



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



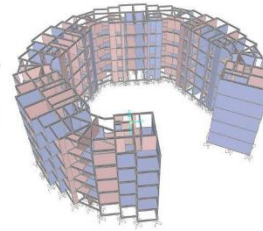
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



INFORME DE VULNERABILIDAD SISMICA DEL JARDIN INFANTIL UBICADO LA DIAGONAL 50D BIS SUR #5B-27

BOGOTA D.C



HARVEY MEDINA LAGUNA
INGENIERO CIVIL
M.P 25202-164150 CND

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



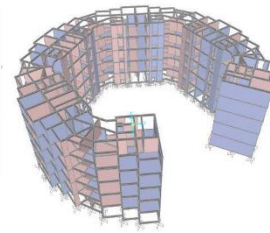
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



MEMORIAL DE RESPONSABILIDAD

Yo, HARVEY MEDINA LAGUNA, identificado con C.C. 1.070.587.987 de Girardot Cundinamarca, en mi calidad de INGENIERO con Matrícula Profesional No. 25202-164150, CERTIFICO Que he realizado el ESTUDIO TÉCNICO DE VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL para el Proyecto “JARDIN INFANTIL CHAMINADE .” a reconocerse en LA CIUDAD DE BOGOTA EN LA DIAGONAL D 50 BIS SUR #5B-27 de acuerdo con los requisitos técnicos vigentes, establecidos en la normatividad colombiana, cuyos resultados se encuentran consignados en la documentación que anexo debidamente firmado.

En consecuencia, asumo toda la responsabilidad referente al ESTUDIO TÉCNICO Y DE VULNERABILIDAD SISMICA ESTRUCTURAL para el proyecto denominado: JARDIN INFANTIL CHAMINADE

Declaro así mismo, que asumo la responsabilidad por los perjuicios que por causa de ellos pueda deducirse.

En constancia de lo anterior, se firma a los VEINTIOCHO (7) días del mes de MAYO de 2025.

HARVEY MEDINA LAGUNA.
C.C 1.070.587.987 de Girardot Cundinamarca.

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



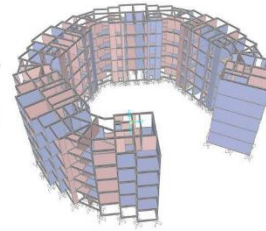
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



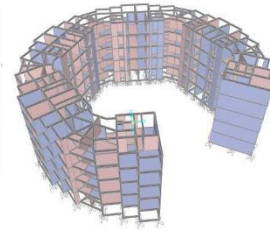
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



INTRODUCCIÓN.

El presente informe tiene como objetivo evaluar la vulnerabilidad estructural de un edificio de tres pisos ubicado en la ciudad de Bogotá, en la Diagonal 50D Bis Sur #5B-27, el cual alberga un jardín infantil actualmente en funcionamiento. La importancia de este estudio radica en garantizar la seguridad y estabilidad de la edificación, dado su uso como espacio de enseñanza y recreación para niños, población especialmente sensible a riesgos estructurales.

Para llevar a cabo la evaluación, se realizarán ensayos no destructivos que permitirán clasificar y verificar la calidad de los materiales que conforman la estructura. Estas pruebas proporcionarán información valiosa sobre las condiciones actuales del inmueble, facilitando la identificación de posibles deficiencias y la formulación de recomendaciones para su refuerzo o mantenimiento.

A través de este estudio, se busca aportar datos técnicos fundamentados que contribuyan a la toma de decisiones informadas en materia de seguridad estructural, cumpliendo con las normativas vigentes y promoviendo un entorno seguro y adecuado para el desarrollo de las actividades del jardín infantil.

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



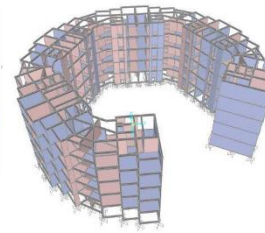
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



JUSTIFICACIÓN.

La evaluación de la vulnerabilidad estructural del edificio de tres pisos donde actualmente funciona un jardín infantil, ubicado en la Diagonal 50D Bis Sur #5B-27 en Bogotá, es fundamental para garantizar la seguridad y estabilidad de la edificación, considerando su uso y el tipo de población que alberga. De acuerdo con la Norma Sismorresistente Colombiana NSR-10, este inmueble se clasifica dentro del grupo de edificaciones de uso educativo, lo que le confiere un factor de importancia de 1.25, reflejando la necesidad de criterios más rigurosos en su diseño, mantenimiento y refuerzo estructural.

El establecimiento alberga a niños pequeños, una población especialmente vulnerable ante posibles fallas estructurales o eventos sísmicos. En caso de un movimiento telúrico, cualquier deficiencia en la estructura podría representar un riesgo significativo para la integridad física de los ocupantes, incrementando la probabilidad de lesiones o afectaciones graves. Por ello, este estudio busca identificar y mitigar posibles vulnerabilidades, contribuyendo a la creación de un entorno seguro para el desarrollo de actividades educativas y recreativas.

Para lograrlo, se implementarán ensayos no destructivos dirigidos a evaluar la calidad de los materiales y el desempeño estructural de la edificación. Estas pruebas permitirán caracterizar los componentes estructurales sin comprometer su funcionalidad, proporcionando información clave para la toma de decisiones sobre posibles refuerzos o intervenciones correctivas. La metodología adoptada se alinearán con los estándares de seguridad establecidos en la normativa vigente, con el fin de garantizar que la estructura cumpla con los requisitos mínimos de resistencia y estabilidad ante cargas dinámicas, incluyendo eventos sísmicos.

Adicionalmente, este estudio contribuirá al cumplimiento de las disposiciones reglamentarias y a la implementación de medidas preventivas que minimicen el impacto de una eventual emergencia. La información obtenida será fundamental para las autoridades y gestores del jardín infantil, permitiéndoles establecer protocolos de seguridad y estrategias de mantenimiento que aseguren la protección de los niños, el personal docente y administrativo.

En este contexto, la presente evaluación estructural no solo responde a una necesidad técnica, sino también a un compromiso con la seguridad y bienestar de la comunidad educativa. La identificación de posibles vulnerabilidades permitirá tomar medidas proactivas que optimicen la estabilidad del inmueble, asegurando un espacio adecuado y confiable para el desarrollo de las actividades pedagógicas.



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



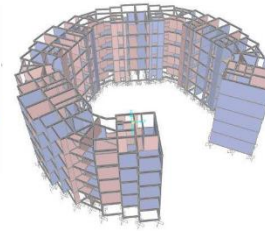
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



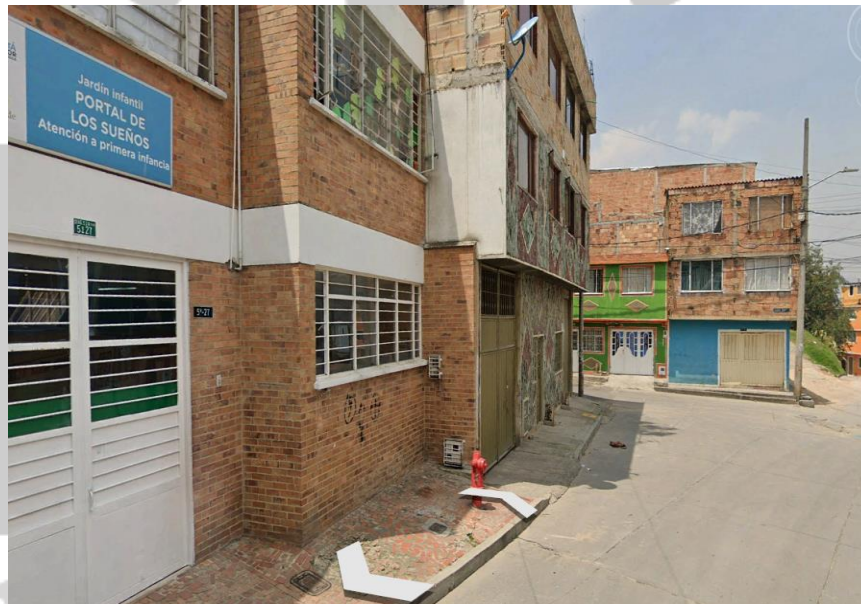
DIAGNOSTICO INICIAL.

Ubicación del proyecto.

La edificación se encuentra localizada Diagonal 50D Bis Sur #5B-27 en Bogotá.



LOCALIZACION ENTORNO URBANO



FACHADA PRINCIPAL

ALCANCE DEL ESTUDIO

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



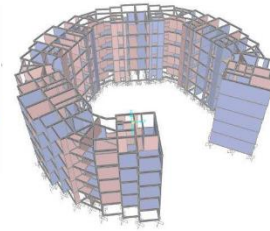
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



El presente estudio de vulnerabilidad estructural tiene como finalidad evaluar las condiciones actuales del edificio de tres pisos ubicado en la Diagonal 50D Bis Sur #5B-27 en Bogotá, donde funciona un jardín infantil. Dada la importancia de esta edificación en la seguridad de los niños y el personal que la ocupa, se procederá a un análisis integral que permita determinar su capacidad para resistir eventos sísmicos, considerando su clasificación en la NSR-10, la cual le asigna un factor de importancia de 1.25 debido a su uso educativo. Para ello, se realizarán una serie de inspecciones y pruebas técnicas, incluyendo una evaluación visual preliminar que permitirá identificar patologías estructurales evidentes, así como la aplicación de ensayos no destructivos, como esclerometría, ultrasonido y termografía infrarroja, con el fin de verificar la calidad de los materiales y detectar posibles deficiencias internas. Adicionalmente, se llevará a cabo un análisis detallado de cargas y cumplimiento normativo, con el propósito de determinar si la estructura satisface las exigencias establecidas en la normativa vigente. Con el apoyo de modelaciones estructurales, se simulará el comportamiento del edificio ante cargas estáticas y dinámicas, lo que permitirá identificar vulnerabilidades y proponer medidas de reforzamiento o correctivas en caso de ser necesarias. Es importante señalar que este estudio se limita a la evaluación estructural mediante pruebas no invasivas, sin intervención física en los elementos de la edificación. Finalmente, los resultados obtenidos serán presentados en un informe técnico detallado que facilitará la toma de decisiones para la mejora de la seguridad estructural del inmueble, contribuyendo así a la protección de sus ocupantes y al cumplimiento de las normativas de seguridad sísmica establecidas.

HML®
Ingenieros Civiles

PROCEDIMIENTO DE EVALUACIÓN ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



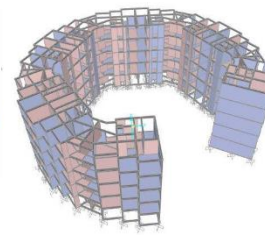
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



El procedimiento indicado por el reglamento NSR-10 en A.10.1.4 para realizar la evaluación de una estructura existente debe contener las siguientes etapas:

Información Preliminar

Etapla 1: Debe verificarse que la intervención esté cubierta por el alcance dado en A.10.13.

Etapla 2: Debe recopilarse y estudiarse la información existente acerca del diseño geotécnico y estructural, así como del proceso de construcción de la edificación original y sus posteriores modificaciones, y deben hacerse exploraciones en la edificación, todo de acuerdo con A.10.2

Etapla 3: El estado del sistema estructural debe calificarse con respecto a: a) la calidad del diseño de la estructura original y su sistema de cimentación y de la construcción de la misma y b) el estado de mantenimiento y conservación. Esta calificación debe hacerse de acuerdo con los requisitos de A.10.2.

Evaluación de la Estructura Existente

Etapla 4: Deben determinarse unas solicitaciones equivalentes de acuerdo con los requisitos de A.10.4.2.

Etapla 5: Debe llevarse a cabo un análisis elástico de la estructura y de su sistema de cimentación para las solicitaciones equivalentes definidas en la Etapa 4.

Etapla 6: La resistencia existente de la estructura debe determinarse utilizando los requisitos de A.10.4.3.3.

Etapla 7: Se debe obtener una resistencia efectiva de la estructura, a partir de la resistencia existente, afectándola por dos coeficientes de reducción de resistencia obtenidos de los resultados de la calificación llevada a cabo en la Etapa 3.

Etapla 8: Debe determinarse un índice de sobreesfuerzo como el máximo cociente obtenido para cualquier elemento o sección de éste, entre las fuerzas internas solicitadas obtenidas del análisis estructural realizado en la etapa 5 para las solicitaciones equivalentes definidas en la Etapa 4 y la resistencia efectiva obtenida en la Etapa 7.

Etapla 9: Utilizando los desplazamientos horizontales obtenidos en el análisis de la Etapa 5 deben obtenerse las derivas de la estructura.

Etapla 10. Debe determinarse un índice de flexibilidad por efectos horizontales como el máximo cociente entre las derivas obtenidas en la Etapa 9 y las derivas permitidas por el Reglamento en el Capítulo A.6. Igualmente debe determinarse un índice de flexibilidad por efectos verticales como el máximo cociente entre las deflexiones verticales medidas en la edificación y las deflexiones permitidas por el Reglamento NSR-10.





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



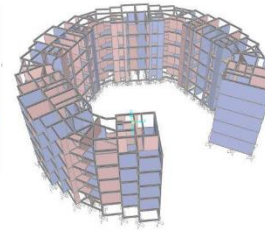
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Intervención del Sistema Estructural

Etapa 11: La intervención estructural debe definirse de acuerdo con el tipo de modificación establecida en A.10.6 dentro de una de tres categorías: (a) Ampliaciones adosadas, (b) Ampliaciones en altura y (c) Actualización al Reglamento.

Etapa 12: El conjunto debe analizarse nuevamente incluyendo la intervención propuesta, la cual debe diseñarse para las fuerzas y esfuerzos de este nuevo análisis. El diseño geotécnico y estructural y la construcción deben llevarse a cabo de acuerdo con los requisitos que para cada tipo de modificación establece el Capítulo A.10.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

Etapa 1: Verificación del Alcance

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



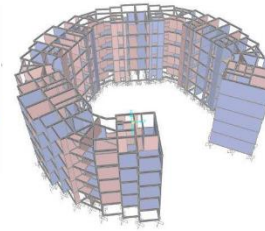
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Se verifica que la intervención esté cubierta por el alcance de alguno de los siguientes casos:

A.10.1.3.1 — Reparaciones y cambios menores — Se considera que el sistema estructural de la edificación no sufre modificación cuando se hacen reparaciones y cambios menores que no afecten el sistema de resistencia sísmica ni la integridad estructural de la edificación. En este caso no hay necesidad de llevar a cabo los estudios a que hace referencia el presente Capítulo, con la excepción anotada en A.10.1.3.2.

A.10.1.3.2 — Cambio de uso — Cuando se modifique el uso de una edificación, aun en los casos que menciona A.10.1.3.1, entendido el cambio de uso como una modificación de acuerdo a normas urbanísticas (de residencial a multifamiliar, de alguno de ellos a comercial, entre otros), así como cambio de uno de los Grupos de Uso descritos en A.2.5.1 a otro superior dentro de ese numeral, deben evaluarse las implicaciones causadas por este cambio de uso, ante cargas verticales, fuerzas horizontales y especialmente ante efectos sísmicos.

A.10.1.3.3 — Vulnerabilidad sísmica — Los criterios presentados en este Capítulo se pueden utilizar en el diagnóstico o evaluación de la vulnerabilidad sísmica de edificaciones existentes antes de la vigencia de la presente versión del Reglamento.

A.10.1.3.4 — Modificaciones — Los criterios presentados en este Capítulo deben ser empleados para el diseño y construcción de ampliaciones adosadas o ampliaciones en altura, actualizaciones al reglamento y/o alteraciones, entendidas como cualquier construcción o renovación de una construcción distinta de una ampliación.

A.10.1.3.5 — Reforzamiento estructural — Los requisitos del Capítulo A.10 y en especial los de A.10.9 deben ser empleados en actualización y rehabilitación sísmica de edificaciones existentes.

A.10.1.3.6 — Reparación de edificaciones dañadas por sismos — Los requisitos del Capítulo A.10 y en especial los de A.10.10 deben ser empleados en la reparación de edificaciones que hayan sufrido daños moderados a severos en su estructura, o daños moderados a severos en sus elementos no estructurales, o ambos, y que no hayan sido designadas como de obligatoria demolición total por la autoridad competente o por el censo que se realice para ese efecto con posterioridad a la ocurrencia del sismo, según sea el caso.

Inicialmente la edificación se construyó como un edificio de amparo de beneficencia para niños desprotegidos en el año 2007 debido a que este proceso se hizo en un lote el cual no contaba con la documentación legal para poder solicitar una licencia a la curaduría zonal se proyectó y se diseñó constatando los requerimientos de cargas verticales y sísmicas para el grupo de uso 3 edificios de atención a la comunidad, actualmente funciona un jardín infantil y sigue comprendido en el grupo 3.

ANÁLISIS DE VULNERABILIDAD

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



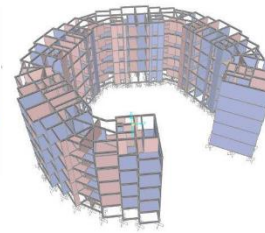
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Según el reglamento NSR-10, el análisis de vulnerabilidad sísmica de una edificación existente consiste en los siguientes aspectos:

- Determinación de los índices de sobreesfuerzo individual de todos los elementos estructurales de la edificación, considerando las relaciones entre la demanda sísmica de esfuerzos y la capacidad de resistirlos,
- Formulación de una hipótesis de secuencia de falla de la edificación con base en la línea de menor resistencia, identificando la incidencia de la falla progresiva de los elementos, iniciando con aquellos con mayor índice de sobreesfuerzo,
- Definición de un índice de sobreesfuerzo general de la edificación, definido con base en los resultados de (b). El inverso del índice de sobreesfuerzo general expresa la vulnerabilidad de la edificación como una fracción de la resistencia que tendría una edificación nueva construida de acuerdo con los requisitos de la presente versión del reglamento, y
- Obtención del índice de un índice de flexibilidad general de la edificación, definido con base en el procedimiento definido en A.10.4.3.5. El inverso del índice de flexibilidad general expresa la vulnerabilidad sísmica de la edificación como una fracción de la rigidez que tendría una edificación nueva construida de acuerdo con los requisitos de la presente versión del reglamento.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

ETAPA 2: EXPLORACIÓN DE LA ESTRUCTURA

CRITERIOS DE EVALUACIÓN DE LA ESTRUCTURA EXISTENTE.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



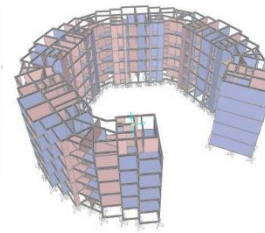
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



La evaluación de la estructura existente se desarrollará mediante una metodología integral que abarcará diversos aspectos técnicos y normativos, con el propósito de obtener un diagnóstico preciso sobre su estado actual y capacidad de respuesta ante cargas estáticas y dinámicas. En primer lugar, se realizará un **levantamiento detallado de los elementos estructurales**, registrando su configuración, dimensiones, disposición y relaciones con otros componentes de la edificación. Este proceso permitirá caracterizar la estructura y proporcionar una base fundamental para los análisis posteriores.

Adicionalmente, se llevará a cabo un **estudio de suelos**, mediante la ejecución de **tres apiques** estratégicamente distribuidos, con el fin de evaluar las condiciones geotécnicas del terreno y su influencia en la estabilidad del inmueble. Este análisis facilitará la identificación de posibles variaciones en la capacidad portante del suelo y permitirá establecer recomendaciones para la adaptación de la estructura a dichas condiciones.

Como parte del diagnóstico, se desarrollará un **levantamiento de lesiones patológicas**, con especial énfasis en aquellas de **origen mecánico**, tales como fisuras, grietas, desprendimientos, deformaciones y asentamientos diferenciales. Se documentarán las características y ubicación de cada lesión, permitiendo determinar su posible causa y su impacto en la integridad estructural del edificio. Este análisis será clave para identificar patrones de deterioro y establecer medidas correctivas oportunas.

Asimismo, se aplicarán **ensayos no destructivos** con el objetivo de evaluar la calidad y resistencia de los materiales que conforman la estructura sin afectar su funcionalidad. Entre las pruebas previstas se incluyen **esclerometría**, para estimar la resistencia del concreto superficial; **ultrasonido**, para detectar heterogeneidades o fisuras internas en los elementos estructurales; y **detector de armadura de acero para verificar el componente de refuerzo de la estructura**. Estos ensayos permitirán obtener información detallada sobre el comportamiento estructural y facilitar la toma de decisiones en cuanto a posibles refuerzos o intervenciones.

En conjunto, estos criterios de evaluación permitirán establecer un diagnóstico riguroso sobre el estado actual del inmueble, proporcionando datos clave para la formulación de estrategias de intervención y asegurando su cumplimiento con las exigencias de seguridad estructural establecidas en la **NSR-10**. La información obtenida servirá como base técnica para mejorar la estabilidad y funcionalidad de la edificación, garantizando condiciones óptimas para el desarrollo de las actividades en el jardín infantil y minimizando riesgos para sus ocupantes.

EQUIPOS UTILIZADOS.

- Herramienta menor.
- Equipo de suelos spt manual.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



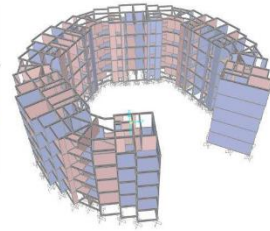
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



- Plomadas de muros.
- Detector de armadura de acero **ZBL F800**.
- Detector de potencial de corrosión **ZBL F800**.
- Ultrasonido del concreto y detector de fisuras **ZBL F130**.
- Esclerómetro.
- Flexómetro.
- Cinta métrica.
- Cámara fotográfica.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

IDENTIFICACIÓN DE LA EDIFICACION.

DESCRIPCIÓN ESTRUCTURAL.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



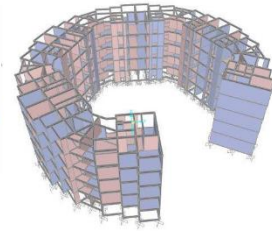
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



La edificación objeto de estudio cuenta con una **cimentación superficial**, compuesta por **zapatas** y **vigas de cimentación**, diseñadas para distribuir las cargas verticales y garantizar la estabilidad del inmueble sobre el suelo de apoyo. Este sistema permite controlar asentamientos diferenciales y mejorar la transmisión de esfuerzos entre los elementos estructurales y el terreno.

El sistema estructural principal está conformado por **pórticos resistentes a momentos**, lo que indica que la estructura ha sido diseñada para soportar cargas gravitacionales y sísmicas mediante la acción combinada de vigas y columnas rígidamente conectadas. Este tipo de configuración ofrece una alta capacidad de disipación de energía frente a eventos dinámicos, asegurando la estabilidad del conjunto y reduciendo desplazamientos laterales.

La edificación posee una **placa aligerada**, compuesta por **viguetas** y **vigas de rigidez**, lo que permite reducir la carga muerta sobre la estructura y optimizar el consumo de materiales sin comprometer la resistencia global del sistema. Este tipo de losa ofrece una distribución eficiente de cargas hacia los elementos de soporte, mejorando la eficiencia estructural y el desempeño sísmico del edificio.

En conjunto, esta configuración estructural proporciona un equilibrio adecuado entre **resistencia, estabilidad y eficiencia en el uso de materiales**, cumpliendo con los criterios de diseño establecidos en la normativa vigente y asegurando un comportamiento favorable ante cargas estáticas y dinámicas.

GENERALIDADES DE LA INSPECCIÓN.

la inspección estructural de la edificación se llevó a cabo con el objetivo de evaluar su estado actual y determinar el grado de vulnerabilidad sísmica que presenta, considerando su diseño y configuración original. Durante el proceso, se analizaron aspectos como la calidad

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



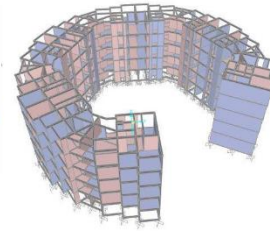
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



de los materiales empleados, la distribución funcional de los espacios, el sistema estructural basado en pórticos resistentes a momentos y las características de la cimentación superficial. Adicionalmente, se prestó especial atención al uso actual de la edificación, que se considera como grupo de uso 3 edificaciones de atención a la comunidad. El análisis se realizó siguiendo un enfoque técnico, normativo y preventivo, orientado a identificar posibles deficiencias y proponer soluciones que mejoren la seguridad y el desempeño estructural ante fuerzas gravitacionales y sísmicas.

Como resultado de la inspección se deberá presentar como mínimo un esquema general de la estructura, los formatos de captura de información diligenciados, observaciones claras y detalladas, registro fotográfico y un informe general con reporte de daños y el estado de la estructura.

Una inspección patológica de construcción es un proceso que se lleva a cabo para identificar las patologías presentes en una edificación. El objetivo de la inspección es determinar las causas de las patologías y proponer soluciones para corregirlas.

En general, una inspección patológica de construcción debe incluir los siguientes pasos:

- Revisión documental: Se revisan los planos, especificaciones técnicas, informes de pruebas y otros documentos relacionados con la construcción.
- Inspección visual: Se realiza una inspección visual detallada de la edificación para identificar las patologías presentes.
- Pruebas no destructivas: Se realizan pruebas no destructivas para evaluar el estado de los materiales y elementos constructivos.
- Pruebas destructivas: En algunos casos, se pueden realizar pruebas destructivas para evaluar el estado de los materiales y elementos constructivos.
- Análisis de resultados: Se analizan los resultados obtenidos en las pruebas y se determinan las causas de las patologías.

REVISIÓN DOCUMENTAL.

Se aportaron los siguientes planos y especificaciones técnicas de los diseños pre-construcción.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML®
Ingenieros Civiles

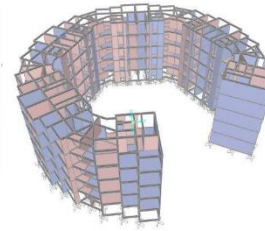


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

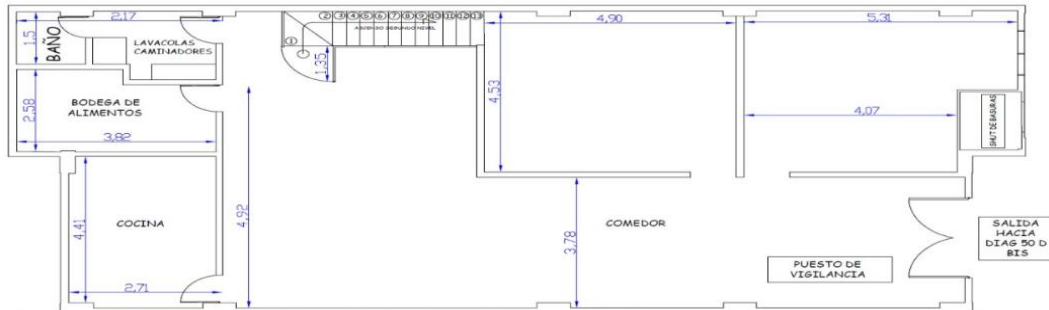
HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1

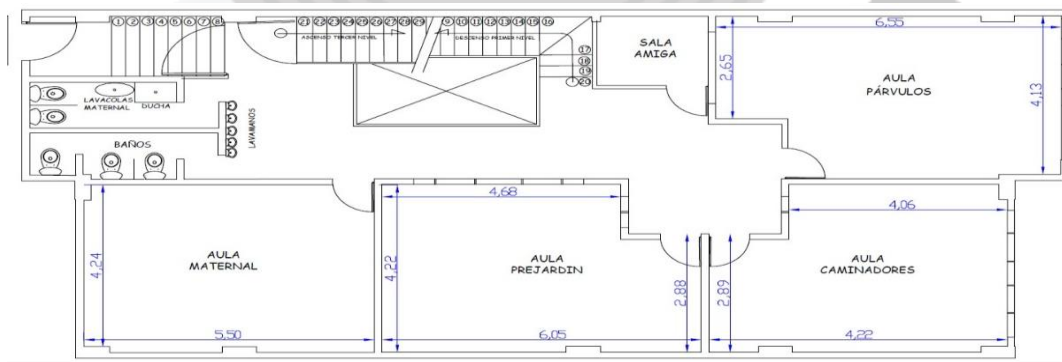


Revisión de planos arquitectónicos.

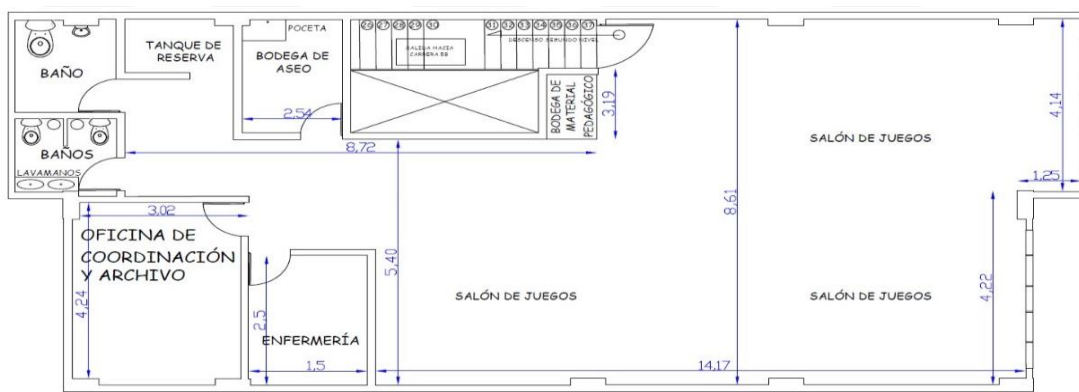
Los planos arquitectónicos cumplen a cabalidad con lo levantado en campo, las secciones áreas y espacios conservan la misma directriz de los planos aportados.



Planta primer nivel.



Planta segundo nivel.



Planta tercer nivel.

Revisión de planos estructurales.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



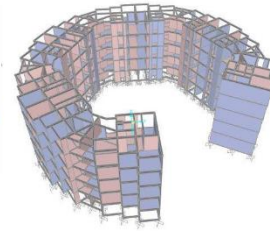
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

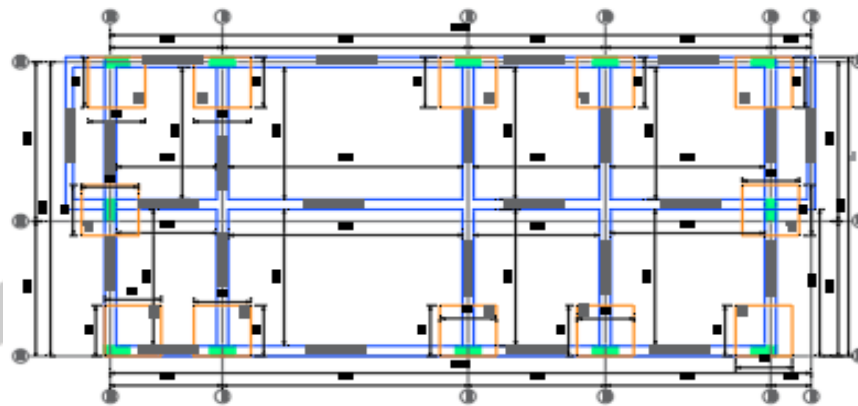


@HMLINGENIEROSC1



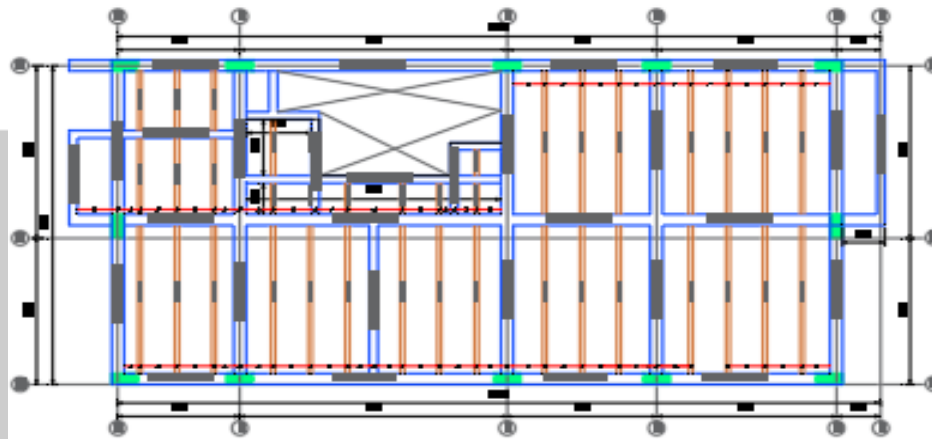
No se aportan, aunque se deja la nota por parte de la fundación que al inicio de la construcción se hicieron los debidos cálculos, pero no se encuentra en archivo las memorias y planos estructurales.

Se realizo un levantamiento de las secciones estructurales existentes anexadas en los planos estructurales. se realizó una calicata con el fin de determinar dimensiones de zapatas y asumir sus medidas y profundidad y realizar una comparación con el estudio de suelos realizado.



PLANTA DE CIMENTACION EXISTENTE N-2.00

Planta de cimentación.



PLANTA ESTRUCTURAL EXISTENTE

Planta de placa de entepiso N+3.40 N+6.80

Memorias de cálculo estructural.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



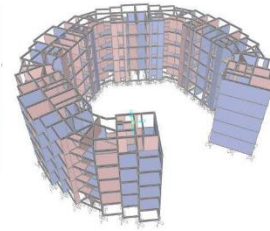
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



No se aportan memorias de cálculo estructural

Se realizarán modelos matemáticos para evaluar los comportamientos de la estructura a cargas verticales y horizontales en base a los resultados obtenidos de la caracterización de los materiales que compone la estructura.

Estudio de suelos.

No se aportan.

Se realizaron 3 sondeos en todo el predio para obtener un perfil estratigráfico en base al comportamiento mecánico del mismo, para poder verificar el tipo de suelo y la interacción suelo estructura en base a la vulnerabilidad de la estructura.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML®
Ingenieros Civiles

INSPECCIÓN VISUAL.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



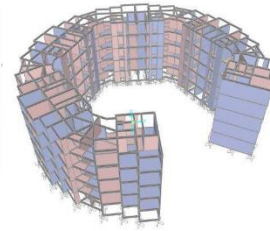
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



La inspección visual de la edificación se enfocará en la identificación de patologías estructurales y la evaluación de su vulnerabilidad ante eventos sísmicos, considerando su configuración y materiales constructivos. Durante la revisión, se analizarán los elementos estructurales principales, incluyendo la cimentación superficial compuesta por zapatas y vigas de cimentación, los pórticos resistentes a momentos y la placa aligerada conformada por viguetas y vigas de rigidez. Se registrarán signos de deterioro mecánico, como fisuras, grietas, desprendimientos, deformaciones y asentamientos diferenciales, que puedan comprometer la estabilidad del sistema estructural. Además, se inspeccionarán conexiones entre elementos para detectar posibles deficiencias en la transmisión de esfuerzos. La información obtenida en esta etapa será complementada con ensayos no destructivos y estudios de suelos, permitiendo una evaluación integral de la calidad de los materiales y del desempeño estructural frente a cargas dinámicas. Con estos datos, se establecerá un diagnóstico preciso de la vulnerabilidad de la edificación, proporcionando insumos técnicos para la toma de decisiones en cuanto a intervenciones correctivas y medidas de refuerzo estructural.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

ENSAYOS Y ACTIVIDADES A REALIZAR.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



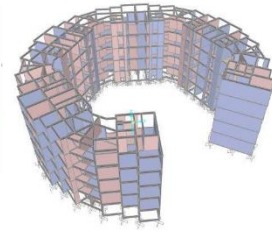
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

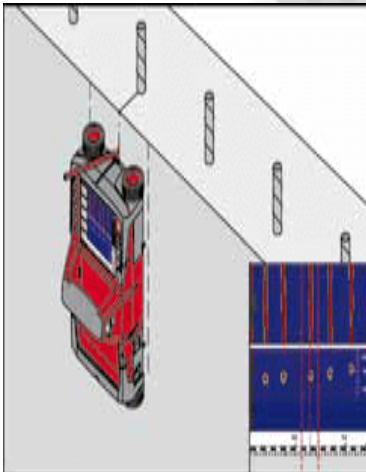


@HMLINGENIEROSC1



Calicata de inspección a cimentación.

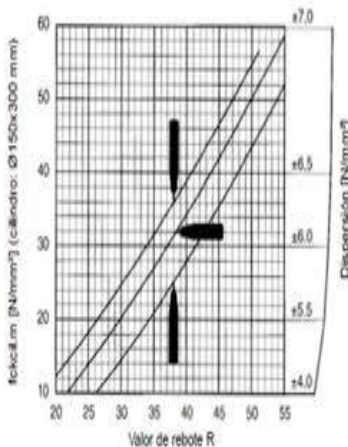
se realizó una inspección por medio de una calicata en la estructura verificando los componentes de la estructura, y el estado actual de la misma.



Detección de armadura de acero.

Ensayos a realizar en cimentación y ampliación de baño de cada una de las habitaciones.

Se realizó un escaneo para detectar la armadura de acero de los elementos estructurales que poseen algún tipo de lesión para poder determinar los tamaños del acero de refuerzo que estas contienen, dicha actividad se realizó con un detector de armaduras ZBL R-800. El cual nos garantiza una lectura de la posición de los aceros, su recubrimiento, y posible diámetro.



Esclerometría.

Ensayos a realizar en cimentación y muros con el fin de obtener un modulo de resistencia a la compresión.

El ensayo esclerométrico o índice de rebote mediante esclerómetro es una prueba no destructiva de la resistencia del hormigón. Se debe hacer sobre una superficie pulida lisa, los ángulos de utilización pueden variar el índice en base a una curva esclerometría. En este ensayo se mide en la fuerza de rebote del martillo, aunque para poder comprobar su alcance debe haber un ensayo de resistencia para rectificar los resultados.

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



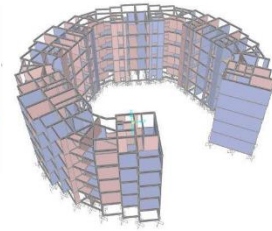
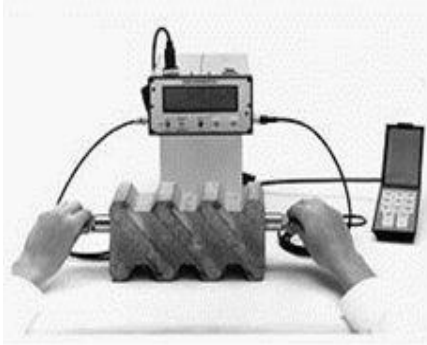
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



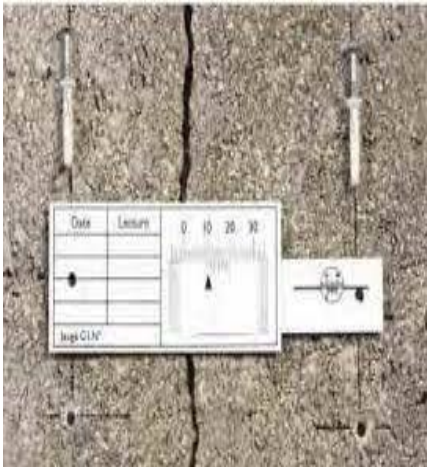
@HMLINGENIEROSC1



Ensayo de pulso ultrasónico.

Ensayos a realizar en cimentación y muros con el fin de obtener un modulo de resistencia a la compresión.

el ultrasonido o método de medición de pulso ultrasónico se utiliza con éxito desde hace más de 50 años en muchos países. Es un método que día a día ha ido incrementando sus aplicaciones en el campo de la tecnología del concreto, como una alternativa de ensayo no destructivo.



Clasificación de fisuras.

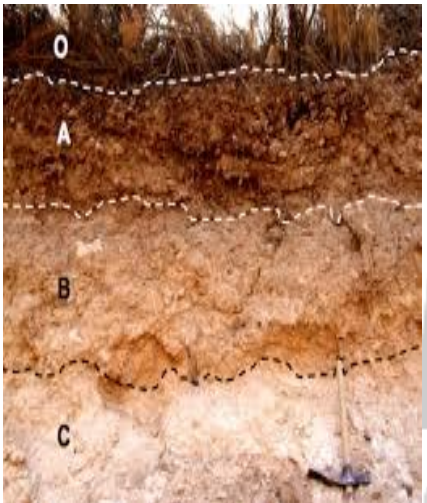
Ensayos a realizar en muros.

La clasificación de las fisuras en la construcción se puede hacer de varias maneras. Una de ellas es por el ancho de la fisura. Según esta clasificación, las fisuras se pueden dividir en tres categorías.

Microfisuras: Fisuras con un ancho menor a 0.05 mm.

Fisuras: Fisuras con un ancho entre 0.1 y 0.2 mm.

Grietas: Fisuras con un ancho mayor a 0.3 mm.



Estudio de suelos.

Actividad propuesta para todo el albergue.

Con el fin de garantizar y comparar los resultados obtenidos en la exploración de la cimentación se realizo sondeos aleatorios con el fin de recoger la mayor información posible y verificar la interacción que tiene el suelo y la estructura existente.

RESULTADOS ENSAYOS A ELEMENTOS

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

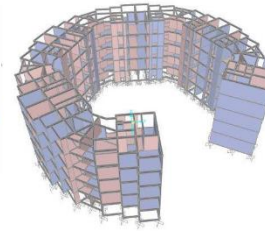


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



ENSAYOS A CIMENTACION.

El jardín solo cierra en épocas de diciembre y solo unos días del resto del año funciona los 365 días debido al funcionamiento continuo del jardín solo se permitió realizar una calicata en la columna A-4 para evaluar la cimentación. Se realizó una calicata de inspección en la columna con nomenclatura A-4 presenta una profundidad de desplante de 2.0 m, dentro de la calicata se observa una viga de cimentación que completa la cara corta de la columna con una altura de 35cm, la altura de la zapata es de 50 cm de una forma cuadrada con una dimensión de 1.50 x1.50 metros.

Se realizarán las siguientes pruebas a la cimentación encontrada.

FORMATO DE ENSAYO DETECTOR DE ARMADURA DE ACERO			
PROYECTO:	JARDIN CHEMINADE	FECHA DE MUESTRA:	
ELEMENTO DE MUESTRA:	ZAPATA	LUGAR:	A-4
IDENTIFICACION ELEM	ZAPATA 1.50X1.50		
RECUBRIMIENTO	7 CM		
CARAS ELEMENTO TOMADAS	2		
1	8 VARILLAS 5/8"		
2	N.A		
3	8 VARILLAS 5/8"		
4	N.A		
ACERO DE REFUERZO SUP	VARILLA 5/8"		
ACERO DE REFUERZO INFE	VARILLA 5/8"		
SEPRACION SUP	0.2		
SEPRACION INF	0.2		
NOTAS:			
REALIZO:	ING. HARVEY MEDINA LAGUNA		

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50 E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



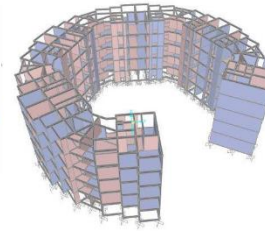
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



FORMATO DE ENSAYO DETECTOR DE ARMADURA DE ACERO			
PROYECTO:	JARDIN CHEMINADE	FECHA DE MUESTRA:	
ELEMENTO DE MUESTRA:	VC 101 A EJ4-5	LUGAR:	CIMENTACION
IDENTIFICACION ELEM	VA101		
RECUBRIMIENTO	5 CM		
CARAS ELEMENTO TOMADAS	1		
1	3 VARILLAS 1/2"		
2	3 VARILLAS 1/2"		
3	NT		
4	NT		
ESTRIBOS	VARILLA 3/8"		
SEPRACION 1/3	EC0.07 V#3		
SEPRACION 2/3	EC0.12 V#3		
SEPRACION 3/3	EC0.07 V#3		
NOTAS:		<p>3#4 CORRIDAS TRASLAPOS DE .80 DESPUES DEL APOYO</p> <p>3#4 CORRIDAS TRAS. DE .80 EN EL CENTRO DE LA LUZ</p> <p>E# 3 c/.10 L=1.10 EN LOS EXTREMOS DE LA LUZ ENTRE COLUMNAS Y C/.15 EN EL RESTO DE LA LUZ</p> <p>CORTE VIGA VC-30X35</p>	
REALIZO:	ING. HARVEY MEDINA LAGUNA		

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

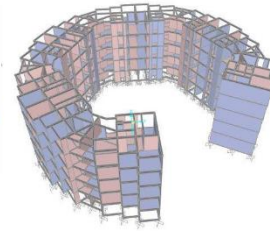
HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50 E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles

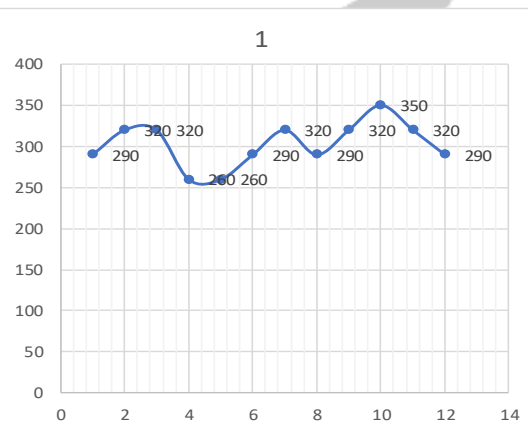
f HML INGENIERIA
i HMLINGENIEROS
M HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM
t @HMLINGENIEROSC1



FORMATO DE ENSAYO DE ESCLEROMETRIA

PROYECTO:	JARDIN CHAMINADE	FECHA DE MUESTRA:	
ELEMENTO DE MUESTRA:	VIGACIM	LUGAR:	VC201

N° DE MUESTRA	ANGULO DE TOMA EN °	TOMA MEDIDA	KG/CM2
1	0	36	290
2	0	38	320
3	0	38	320
4	0	34	260
5	0	34	260
6	0	36	290
7	0	38	320
8	0	36	290
9	0	38	320
10	0	40	350
11	0	38	320
12	0	36	290
Suma		442	3630
Promedio		36.83	302.50



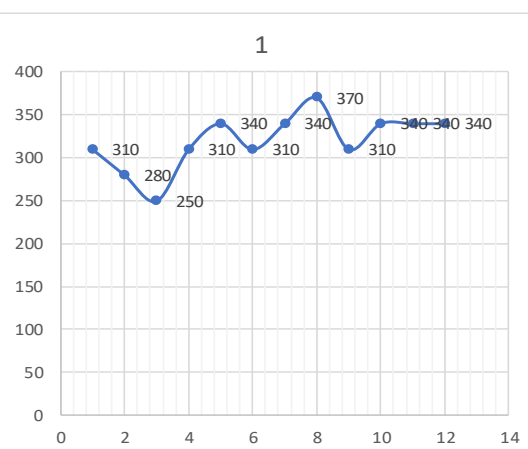
RESISTENCIA FINAL EN PSI	4302.548
--------------------------	----------

REALIZO:	
	ING. HARVEY MEDINA LAGUNA

FORMATO DE ENSAYO DE ESCLEROMETRIA

PROYECTO:	JARDIN CHAMINADE	FECHA DE MUESTRA:	
ELEMENTO DE MUESTRA:	ZAPATA	LUGAR:	COLA-4

N° DE MUESTRA	ANGULO DE TOMA EN °	TOMA MEDIDA	KG/CM2
1	-90	34	310
2	-90	32	280
3	-90	30	250
4	-90	34	310
5	-90	36	340
6	-90	34	310
7	-90	36	340
8	-90	38	370
9	-90	34	310
10	-90	36	340
11	-90	36	340
12	-90	36	340
Suma		416	3840
Promedio		34.67	320.00



RESISTENCIA FINAL EN PSI	4551.456
--------------------------	----------

REALIZO:	
	ING. HARVEY MEDINA LAGUNA

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



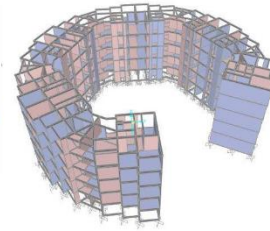
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

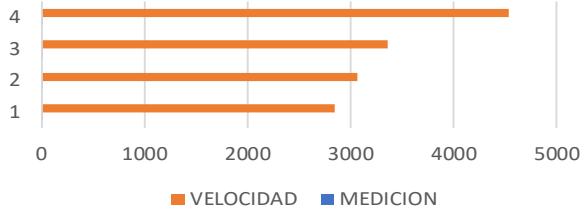


@HMLINGENIEROSC1



MÉTODO DE ENSAYO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA VELOCIDAD DEL PULSO ULTRASÓNICO A TRAVÉS DEL CONCRETO NTC 4325:1997

VELOCIDAD VS DISTANCIA



LECTURA DE ENSAYO

Medición	Tiempo (μs)	Velocidad (m/s)
1	0.1	35.13
2	0.2	65.23
3	0.3	89.21
4	0.4	88.14

CONDICIONES CURADO Y SUPERFICIE

SUPERFICIE DE ELEMENTO	CONCRETO
TIPO DE TRANSMISION	DIRECTO
TEMPERATURA DE CONCRETO °C	20
TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C	NO DISP
TIPO DE CURADO	NO DISP
HORA DE LECTURA	10:30
CONDICIONES DE HUMEDAD	SECO

COMPOSICION NOMINAL DEL CONCRETO

TIPO DE CONCRETO	NO DISP
CONTENIDO DE CEMENTO	NO DISP
RELACION A/C	NO DISP
ADITIVOS	NO DISP
EDAD DEL CONCRETO	NO DISP
ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE	NO DISP

REFERENCIA DEL EQUIPO

ZBL F-800	
PRECISION DEL EQUIPO	0
FRECUENCIA DE PULSO	54 HZ

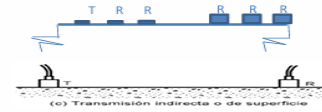
CORRECCION POR PRESENCIA DE ACEROA

NOTA1: "LAS MEDICIONES DE VELOCIDAD DE PULSO CORREGIDAS DEBEN SER MANEJADAS CON PRECAUCIÓN, YA QUE ESTÁN RELACIONADAS ÚNICAMENTE CON EL CONCRETO QUE ESTÁ EN LA VECINDAD INMEDIATA DE LOS TRASDUCTORES Y LAS BARRAS DE REFUERZO, Y NO REPRESENTAN EL CONCRETO EXISTENTE A LO LARGO DE LA LINEA QUE UNE LOS CENTROS DE LOS TRASDUCTORES". Numeral 7.6.2. NOTA2: "PARA FINES PRACTICOS, CUANDO SE USAN TRASDUCTORES DE 54 kHz, SE PUEDE IGNORAR EL ACERO DE REFUERZO CON DIÁMETROS MENORES A 20 mm, YA QUE SU INFLUENCIA ES DESPRECIABLE". Numeral 7.6.3. Por ende, en zonas o elementos con presencia de aceros de refuerzo superiores a 20mm no se realiza medición de velocidad de pulso.

NOTAS

VIGA DE CIM

ENSAYO POR METODO DIRECTO



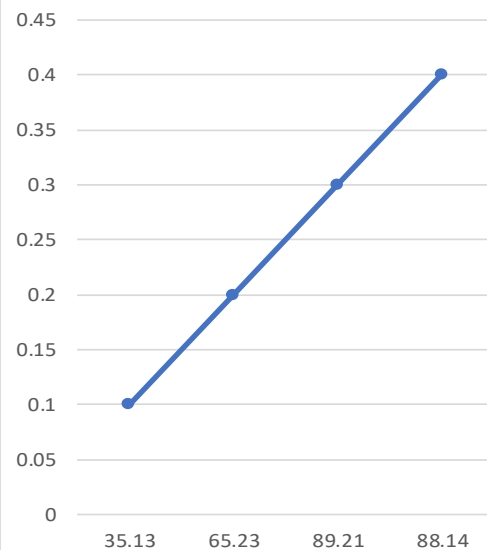
TIPO DE ELEMENTO

VIGA AEREA

RESULTADOS

promedio	3453.4	m/s
velocidad final	3453	m/s
ELASTICIDAD	25761	MPA
RESISTENCIA	4367	PSI

DISTANCIA (m) VS TIEMPO EN (μs)



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com

ING. HARVEY MEDINA LAGUNA



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



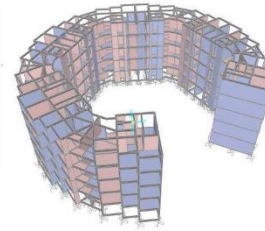
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

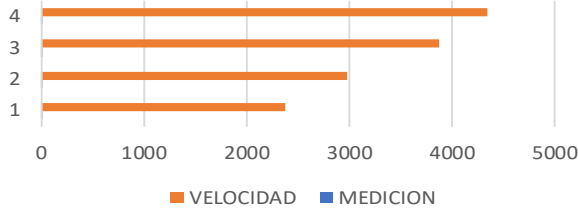


@HMLINGENIEROSC1



MÉTODO DE ENSAYO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA VELOCIDAD DEL PULSO ULTRASÓNICO A TRAVÉS DEL CONCRETO NTC 4325:1997

VELOCIDAD VS DISTANCIA



LECTURA DE ENSAYO

Medición	Tiempo (μs)	Velocidad (m/s)
1	0.1	42.15
2	0.2	67.24
3	0.3	77.45
4	0.4	92.15

CONDICIONES CURADO Y SUPERFICIE

SUPERFICIE DE ELEMENTO	CONCRETO
TIPO DE TRANSMISION	DIRECTO
TEMPERATURA DE CONCRETO °C	20
TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C	NO DISP
TIPO DE CURADO	NO DISP
HORA DE LECTURA	10:30
CONDICIONES DE HUMEDAD	SECO

COMPOSICION NOMINAL DEL CONCRETO

TIPO DE CONCRETO	NO DISP
CONTENIDO DE CEMENTO	NO DISP
RELACION A/C	NO DISP
ADITIVOS	NO DISP
EDAD DEL CONCRETO	NO DISP
ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE	NO DISP

REFERENCIA DEL EQUIPO

ZBL F-800	
PRECISION DEL EQUIPO	0
FRECUENCIA DE PULSO	54 HZ

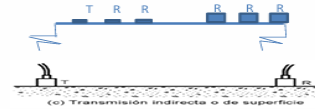
CORRECCION POR PRESENCIA DE ACEROA

NOTA1: "LAS MEDICIONES DE VELOCIDAD DE PULSO CORREGIDAS DEBEN SER MANEJADAS CON PRECAUCIÓN, YA QUE ESTÁN RELACIONADAS ÚNICAMENTE CON EL CONCRETO QUE ESTÁ EN LA VECINDAD INMEDIATA DE LOS TRASDUCTORES Y LAS BARRAS DE REFUERZO, Y NO REPRESENTAN EL CONCRETO EXISTENTE A LO LARGO DE LA LÍNEA QUE UNE LOS CENTROS DE LOS TRASDUCTORES". Numeral 7.6.2. NOTA2: "PARA FINES PRACTICOS, CUANDO SE USAN TRASDUCTORES DE 54 kHz, SE PUEDE IGNORAR EL ACERO DE REFUERZO CON DIÁMETROS MENORES A 20 mm, YA QUE SU INFLUENCIA ES DESPRECIABLE". Numeral 7.6.3. Por ende, en zonas o elementos con presencia de aceros de refuerzo superiores a 20mm no se realiza medición de velocidad de pulso.

NOTAS

ZAPATA

ENSAYO POR METODO DIRECTO



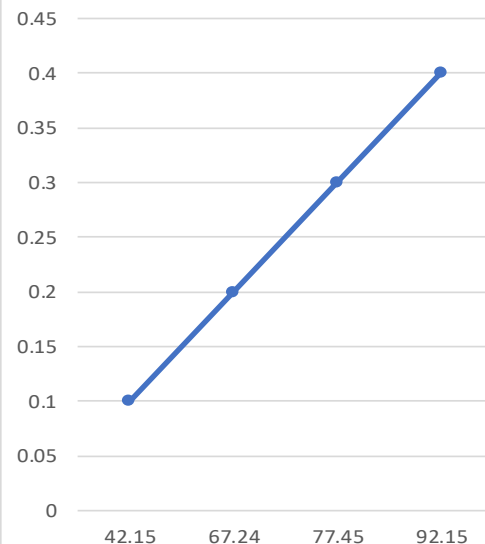
TIPO DE ELEMENTO

VIGA AEREA

RESULTADOS

promedio	3390.3	m/s
velocidad final	3390	m/s
ELASTICIDAD	24827	MPA
RESISTENCIA	4057	PSI

DISTANCIA (m) VS TIEMPO EN (μs)



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

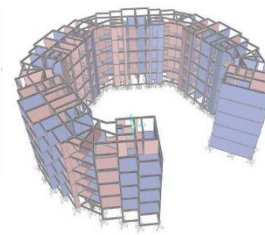


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



COLUMNAS

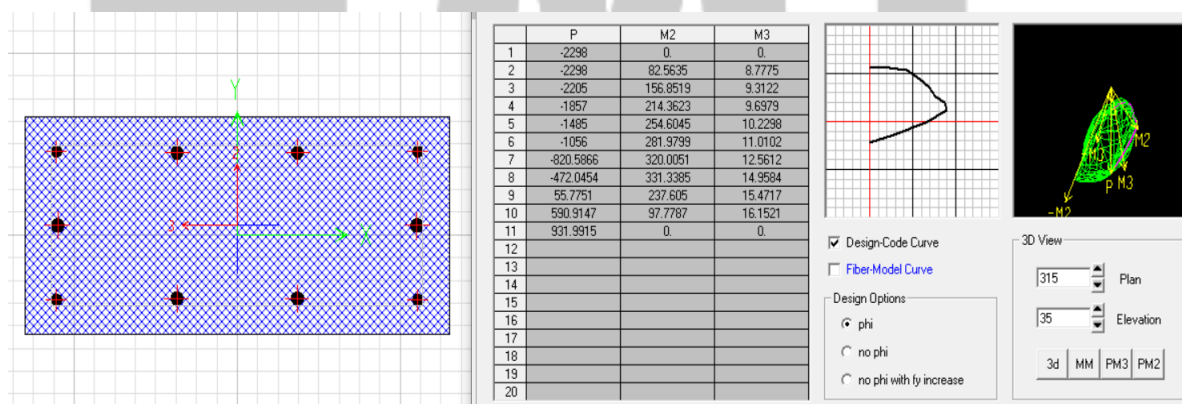
Se realizaron ensayos no destructivos para columnas A-2,C-2,A-3,C-3,A-4,C-4,A-5,B-5, C-5 con el fin de rectificar la composición y las dimensiones propiedades del concreto y cantidad de acero también realizándolas en otros elementos de la misma sección con el fin de garantizar la homogeneidad de los elementos estructurales

se hallaron similitud de armadura de acero en las siguientes columnas.

detector de armadura de acero

FORMATO DE ENSAYO DETECTOR DE ARMADURA DE ACERO			
PROYECTO:	JARDIN CHEMINADE	FECHA DE MUESTRA:	
ELEMENTO DE MUESTRA:	A-2 C-2 A-3 C-3 A-4 C-4	LUGAR:	COLUMNAS
IDENTIFICACION ELEM	COL.30X65		
RECUBRIMIENTO	4 CM		
CARAS ELEMENTO TOMADAS	3		
1	3 VARILLAS 3/4"		
2	4 VARILLAS 3/4"		
3	3 VARILLAS 3/4"		
4	N.A		
ESTRIBOS	VARILLA 3/8"		
SEPRACION 1/3	EC0.7 V#3		
SEPRACION 2/3	EC0.15 V#3		
SEPRACION 3/3	EC0.7 V#3		
NOTAS:			
REALIZO:	ING. HARVEY MEDINA LAGUNA		

SE ENCONTRARON SIMILITUD EN TODAS LAS COLUMNAS ANTERIORMENTE NOMBRADAS CONSERVAN LA MISMA DIMENSIÓN EL MISMO RECUBRIMIENTO Y LA MISMA CANTIDAD DE ACERO DE REFUERZO TRANSVERSAL Y LONGITUDINAL.



Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles

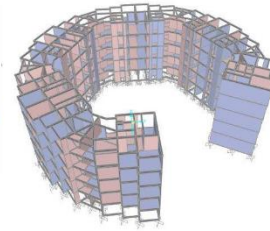


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

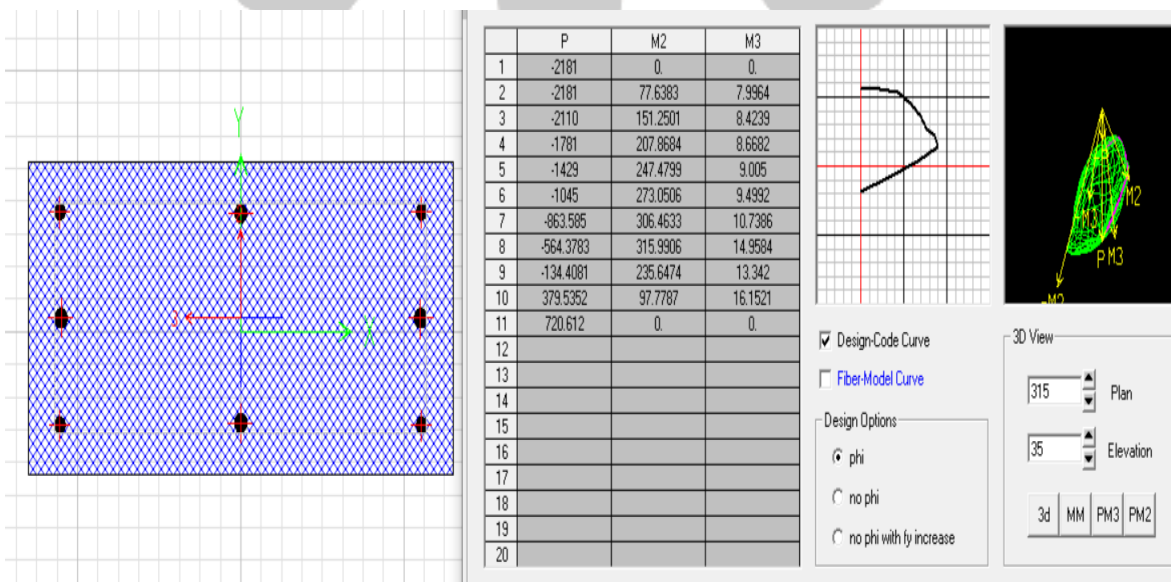
@HMLINGENIEROSC1



FORMATO DE ENSAYO DETECTOR DE ARMADURA DE ACERO

PROYECTO:	JARDIN CHEMINADE	FECHA DE MUESTRA:	
ELEMENTO DE MUESTRA:	A-5 B-5 C-5 A-1 B-1 C-1	LUGAR:	COLUMNAS
IDENTIFICACION ELEM	COL 30X55	<p>COLUMNAS A-5 B-5 C-5 A-1 B-1 C-1</p> <p>0.30 0.65 8#6 0.22 0.57 FLEJES #3 c/.10 en los tercios extremos c/.15 en el tercio central</p>	
RECUBRIMIENTO	4 CM		
CARAS ELEMENTO TOMADAS	3		
1	3 VARILLAS 3/4"		
2	3 VARILLAS 3/4"		
3	3 VARILLAS 3/4"		
4	N.A		
ESTRIBOS	VARILLA 3/8"		
SEPRACION 1/3	EC0.7 V#3		
SEPRACION 2/3	EC0.15 V#3		
SEPRACION 3/3	EC0.7 V#3		
NOTAS:			
REALIZO:	ING. HARVEY MEDINA LAGUNA		

SE ENCONTRARON SIMILITUD EN TODAS LAS COLUMNAS ANTERIORMENTE NOMBRADAS CONSERVAN LA MISMA DIMENSIÓN EL MISMO RECUBRIMIENTO Y LA MISMA CANTIDAD DE ACERO DE REFUERZO TRANSVERSAL Y LONGITUDINAL.



Ingenieros Civiles

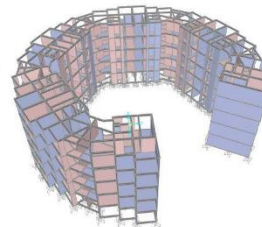
Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

f HML INGENIERIA
i HMLINGENIEROS
M HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM
t @HMLINGENIEROSC1



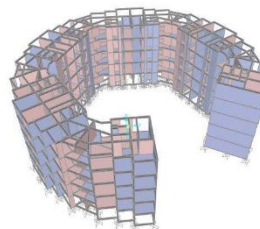
PRUEBA DE INDICE DE ESCLEROMETRO

HML INGENIEROS CIVILES		MÉTODO DE ENSAYO PARA DETERMINAR EL NÚMERO DE REBOTE DEL CONCRETO ENDURECIDO (ESCLEROMETRÍA) INV E 413 - 13 / NTC 3692							Código 1
									Versión 1
									Fecha 15/04/2025
									Página 1 de 3
CLIENTE:		JARDIN CHAMINADE							
OBRA:		COLUMINAS PISO 1							
		INFORME: VULNERABILIDAD ATENCIÓN:							
		FECHA DE PRUEBA:							15/04/2025
ENSAYO No	1	2	3	4	5	6	7		
IDENTIFICACIÓN Y UBICACIÓN DEL LUGAR ENSAYADO	COL A-2	COL C-2	COL A-3	COL C-3	COL A-4	COL C-4			
EDAD DEL CONCRETO	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	
RESISTENCIA DE DISEÑO	210 kg/cm ² 20.6 Mpa	210 20.6	210 20.6	210 20.6	210 20.6	210 20.6	210 20.6		
DESCRIPCIÓN DEL ÁREA DE ENSAYO	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana		
ORIENTACIÓN DEL MARTILLO (α)	SI	SI	SI	SI	SI	SI	SI		
	SECA	SECA	SECA	SECA	SECA	HÚMEDA	HÚMEDA		
	0	0	0	0	0	0	0		
VALORES INDIVIDUALES DEL NÚMERO DE REBOTE - INDICE ESCLEROMETRICO	34	30	30	30	30	32	32		
	32	32	30	30	30	30	30		
	36	34	30	32	30	34	34		
	30	36	34	30	32	36	36		
	34	28	32	32	34	36	36		
	32	30	36	32	30	34	34		
	36	32	32	32	32	30	30		
	34	32	30	28	34	30	30		
	36	34	32	34	32	30	30		
	32	36	34	30	26	26	26		
LECTURAS DESCARTADAS	0	0	0	0	0	0	0		
ÍNDICE PROMEDIO	33.6	32.4	32.0	31.0	31.0	31.8	31.8		
RESISTENCIA DE ENSAYO	308.5 kg/cm ² 30.3 Mpa	288.0 28.2	281.2 27.6	264.5 25.9	264.5 25.9	277.9 27.2	277.9 27.2		
% DE DESARROLLO A LA RESISTENCIA ESPECIFICADA	147%	137%	134%	126%	126%	132%	132%		
EQUIPO UTILIZADO:	ESCLERÓMETRO PARA HORMIGONES								
OBSERVACIONES:	PRUEBA ESCLEROMETRO REALIZADA EN LOS ELEMENTOS								
REALIZÓ		SERIE:							
ING FREDY VARGAS GARCIA		MODELO:							
JEFE DE LABORATORIO		APROBÓ							
		ING HARVEY MEDINA LAGUNA							
		GERENTE							



HML
Ingenieros Civiles

f HML INGENIERIA
i HMLINGENIEROS
M HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM
t @HMLINGENIEROSC1

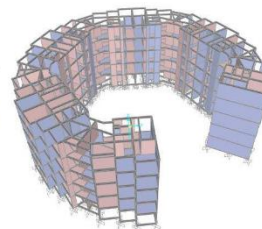


HML INGENIEROS CIVILES		MÉTODO DE ENSAYO PARA DETERMINAR EL NÚMERO DE REBOTE DEL CONCRETO ENDURECIDO (ESCLEROMETRIA) INV E 413 - 13 / NTC 3692										Código Versión Fecha Página 1 de 3
CLIENTE: JARDIN CHAMINADE		INFORME: VULNERABILIDAD ATENCIÓN:										1
OBRA: COLUMNAS PISO 2		FECHA DE PRUEBA: 15/04/2025										1
ENSAÑO No		1	2	3	4	5	6	7				
IDENTIFICACIÓN Y UBICACIÓN DEL LUGAR ENSAYADO	COL A-2	COL C-2	COL A-3	COL C-3	COL A-4	COL C-4						
EDAD DEL CONCRETO	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A					
RESISTENCIA DE DISEÑO	210 kg/cm ²	210	210	210	210	210	210					
ACABADO DE LA SUPERFICIE	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana					
DESCRIPCIÓN DEL ÁREA DE ENSAYO	SI	SI	SI	SI	SI	SI	SI					
ORIENTACIÓN DEL MARTILLO (a)	SECA	SECA	SECA	SECA	SECA	HÚMEDA						
VALORES INDIVIDUALES DEL NÚMERO DE REBOTE - ÍNDICE ESCLEROMÉTRICO	0	0	0	0	0	0	0					
1	36	30	28	32	28	34	34					
2	30	32	30	34	28	36	36					
3	30	34	30	36	32	36	36					
4	30	36	32	36	32	32	32					
5	32	36	34	36	34	32	32					
6	34	34	30	36	36	32	32					
7	32	32	32	32	30	34	34					
8	32	32	32	32	30	36	36					
9	34	32	32	32	30	32	32					
10	30	34	32	30	32	34	34					
LECTURAS DESCARTADAS	0	0	0	0	0	0	0					
ÍNDICE PROMEDIO	32.0	33.2	31.2	33.6	31.2	33.8						
RESISTENCIA DE ENSAYO	281.2 kg/cm ²	301.6	267.9	308.5	267.9	312.0						
% DE DESARROLLO A LA RESISTENCIA ESPECIFICADA	27.6 Mpa	29.6	26.3	30.3	26.3	30.6						
	134%	144%	128%	147%	128%	148%						
EQUIPO UTILIZADO: ESCLERÓMETRO PARA HORMIGONES	MARCA:	MODELO:	SERIE:									
OBSERVACIONES: PRUEBA ESCLEROMETRO REALIZADA EN LOS ELEMENTOS												
REALIZÓ		APROBÓ										
ING FREDY VARGAS GARCIA		ING HARVEY MEDINA LAGUNA										
JEFE DE LABORATORIO		GERENTE										



HML
Ingenieros Civiles

HML INGENIERIA
HMLINGENIEROS
HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM
@HMLINGENIEROSC1

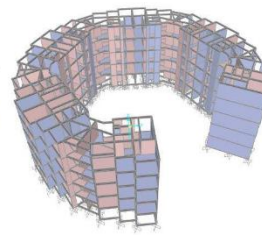


HML INGENIEROS CIVILES		MÉTODO DE ENSAYO PARA DETERMINAR EL NÚMERO DE REBOTE DEL CONCRETO ENDURECIDO (ESCLEROMETRÍA) INV E 413 - 13 / NTC 3692										Código Versión Fecha Página 1 de 3
CLIENTE: JARDIN CHAMINADE		INFORME: VULNERABILIDAD ATENCIÓN:										1
OBRA: COLUMNAS PISO 1		FECHA DE PRUEBA: 15/04/2025										1 15/04/2025 Página 1 de 3
ENSAYO No	1	2	3	4	5	6	7					
IDENTIFICACIÓN Y UBICACIÓN DEL LUGAR ENSAYADO	COL A-5	COL B-5	COL C-5	COL A-1	COL B-1	COL C-1						
EDAD DEL CONCRETO	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A					N.A
RESISTENCIA DE DISEÑO	210 kg/cm ²	210	210	210	210	210	210					210
ACABADO DE LA SUPERFICIE PRUEBA	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana					20.6
DESCRIPCIÓN DEL ÁREA DE ENSAYO	SI	SI	SI	SI	SI	SI	SI					Con llana
ORIENTACIÓN DEL MARTILLO (α)	SECA	SECA	SECA	SECA	SECA	SECA	HÚMEDA					
REBOTE - ÍNDICE ESCLEROMÉTRICO	0	0	0	0	0	0	0					0
VALORES INDIVIDUALES DEL NÚMERO DE REBOTE - ÍNDICE ESCLEROMÉTRICO	32	30	32	30	30	30	32					32
	32	32	30	32	30	30	34					34
	34	32	32	32	28	36	32					36
	36	34	32	30	30	32	32					32
	30	36	30	34	30	32	32					32
	30	30	32	36	28	30	30					30
	32	32	30	36	30	34	34					34
	32	30	30	34	32	36	36					36
	30	30	32	36	32	32	32					32
	28	34	32	32	30	32	32					32
LECTURAS DESCARTADAS	0	0	0	0	0	0	0					0
ÍNDICE PROMEDIO	31.6	32.0	31.2	33.2	30.0	33.0	33.0					33.0
RESISTENCIA DE ENSAYO	274.5 kg/cm ²	281.2	267.9	301.6	248.1	298.2	298.2					298.2
% DE DESARROLLO A LA RESISTENCIA ESPECIFICADA	131%	134%	128%	144%	118%	142%	142%					142%
EQUIPO UTILIZADO: ESCLERÓMETRO PARA HORMIGONES	MARCA:		MODELO:		SERIE:							
OBSERVACIONES: PRUEBA ESCLERÓMETRO REALIZADA EN LOS ELEMENTOS												
REALIZÓ							APROBÓ					
ING FREDY VARGAS GARCIA							ING HARVEY MEDINA LAGUNA					
JEFE DE LABORATORIO							GERENTE					



HML
Ingenieros Civiles

f HML INGENIERIA
i HMLINGENIEROS
M HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM
t @HMLINGENIEROSC1



HML INGENIEROS CIVILES		MÉTODO DE ENSAYO PARA DETERMINAR EL NÚMERO DE REBOTE DEL CONCRETO ENDURECIDO (ESCLEROMETRÍA) INV E 413 - 13 / NTC 3692										Código Versión Fecha Página 1 de 3
CLIENTE: JARDIN CHAMINADE		INFORME: VULNERABILIDAD ATENCIÓN:										1
OBRA: COLUMNAS PISO 2		FECHA DE PRUEBA: 15/04/2025										1 15/04/2025 Página 1 de 3
ENSAYO No	1	2	3	4	5	6	7					
IDENTIFICACIÓN Y UBICACIÓN DEL LUGAR ENSAYADO	COL A-5	COL B-5	COL C-5	COL A-1	COL B-1	COL C-1						
EDAD DEL CONCRETO	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A	N.A					
RESISTENCIA DE DISEÑO	210 kg/cm ²	210	210	210	210	210	210					
ACABADO DE LA SUPERFICIE PRUEBA	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana	Con llana					
DESCRIPCIÓN DEL ÁREA DE ENSAYO	SI	SI	SI	SI	SI	SI	SI					
ORIENTACIÓN DEL MARTILLO (a)	SECA	SECA	SECA	SECA	SECA	SECA	SECA					
REBOTE - ÍNDICE ESCLEROMÉTRICO	0	0	0	0	0	0	0					
VALORES INDIVIDUALES DEL NÚMERO DE REBOTE - ÍNDICE ESCLEROMÉTRICO	32	32	30	30	32	34	34					
	34	32	30	32	36	32	32					
	32	34	34	34	32	35	35					
	34	34	36	30	32	36	32					
	36	36	30	30	34	32	32					
	32	30	32	32	32	35	35					
	30	32	32	36	32	36	32					
	30	34	30	32	30	32	32					
	30	30	32	32	30	35	35					
LECTURAS DESCARTADAS	0	0	0	0	0	0	0					
ÍNDICE PROMEDIO	32.2	32.4	31.8	32.0	32.4	34.3	34.3					
RESISTENCIA DE ENSAYO	284.6 kg/cm ²	288.0	277.9	281.2	288.0	320.7	320.7					
% DE DESARROLLO A LA RESISTENCIA ESPECIFICADA	27.9 Mpa	28.2	27.2	27.6	28.2	31.4	31.4					
	136%	137%	132%	134%	137%	153%	153%					
EQUIPO UTILIZADO: ESCLERÓMETRO PARA HORMIGONES		MARCA:		MODELO:		SERIE:						
OBSERVACIONES: PRUEBA ESCLEROMÉTRICA REALIZADA EN LOS ELEMENTOS												
REALIZÓ		ING FREDY VARGAS GARCIA		JEFE DE LABORATORIO		APROBÓ		ING HARVEY MEDINA LAGUNA				
								GERENTE				



HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



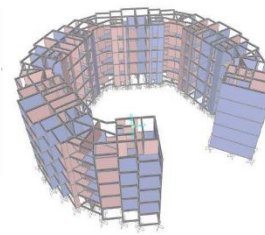
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



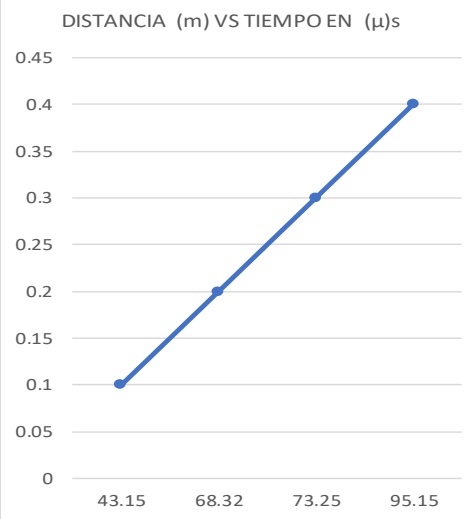
@HMLINGENIEROSC1



ENSAYOS DE ULTRASONIDO.

En base a los ensayos de esclerómetro y con el fin de correlacionar se procede a hacer 2 muestras de ultrasonido por piso en columnas.

MÉTODO DE ENSAYO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA VELOCIDAD DEL PULSO ULTRASÓNICO A TRAVÉS DEL CONCRETO NTC 4325:1997																			
<p>VELOCIDAD VS DISTANCIA</p> <p>VELOCIDAD VS DISTANCIA</p> <p>0 1000 2000 3000 4000 5000</p> <p>VELOCIDAD MEDICION</p>																			
<p>ENSAYO POR METODO DIRECTO</p> <p>(c) Transmisión indirecta o de superficie</p>																			
<p>TIPO DE ELEMENTO</p> <p>COL A-2</p>																			
<p>RESULTADOS</p> <table border="1"> <tr> <td>promedio</td> <td>3386.1</td> <td>m/s</td> </tr> <tr> <td>velocidad final</td> <td>3386</td> <td>m/s</td> </tr> <tr> <td>ELASTICIDAD</td> <td>24766</td> <td>MPA</td> </tr> <tr> <td>RESISTENCIA</td> <td>4037</td> <td>PSI</td> </tr> </table>					promedio	3386.1	m/s	velocidad final	3386	m/s	ELASTICIDAD	24766	MPA	RESISTENCIA	4037	PSI			
promedio	3386.1	m/s																	
velocidad final	3386	m/s																	
ELASTICIDAD	24766	MPA																	
RESISTENCIA	4037	PSI																	
<p>LECTURA DE ENSAYO</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>Medición</th> <th>Tiempo (μs)</th> <th>Velocidad (m/s)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0.1</td> <td>43.15</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>0.2</td> <td>68.32</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>0.3</td> <td>73.25</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>0.4</td> <td>95.15</td> </tr> </tbody> </table>					Medición	Tiempo (μs)	Velocidad (m/s)	1	0.1	43.15	2	0.2	68.32	3	0.3	73.25	4	0.4	95.15
Medición	Tiempo (μs)	Velocidad (m/s)																	
1	0.1	43.15																	
2	0.2	68.32																	
3	0.3	73.25																	
4	0.4	95.15																	
<p>CONDICIONES CURADO Y SUPERFICIE</p> <table border="1"> <tr> <td>SUPERFICIE DE ELEMENTO</td> <td>CONCRETO</td> </tr> <tr> <td>TIPO DE TRANSMISION</td> <td>DIRECTO</td> </tr> <tr> <td>TEMPERATURA DE CONCRETO °C</td> <td>20</td> </tr> <tr> <td>TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C</td> <td>NO DISP</td> </tr> <tr> <td>TIPO DE CURADO</td> <td>NO DISP</td> </tr> <tr> <td>HORA DE LECTURA</td> <td>10:30</td> </tr> <tr> <td>CONDICIONES DE HUMEDAD</td> <td>SECO</td> </tr> </table>					SUPERFICIE DE ELEMENTO	CONCRETO	TIPO DE TRANSMISION	DIRECTO	TEMPERATURA DE CONCRETO °C	20	TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C	NO DISP	TIPO DE CURADO	NO DISP	HORA DE LECTURA	10:30	CONDICIONES DE HUMEDAD	SECO	
SUPERFICIE DE ELEMENTO	CONCRETO																		
TIPO DE TRANSMISION	DIRECTO																		
TEMPERATURA DE CONCRETO °C	20																		
TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C	NO DISP																		
TIPO DE CURADO	NO DISP																		
HORA DE LECTURA	10:30																		
CONDICIONES DE HUMEDAD	SECO																		
<p>COMPOSICION NOMINAL DEL CONCRETO</p> <table border="1"> <tr> <td>TIPO DE CONCRETO</td> <td>NO DISP</td> </tr> <tr> <td>CONTENIDO DE CEMENTO</td> <td>NO DISP</td> </tr> <tr> <td>RELACION A/C</td> <td>NO DISP</td> </tr> <tr> <td>ADITIVOS</td> <td>NO DISP</td> </tr> <tr> <td>EDAD DEL CONCRETO</td> <td>NO DISP</td> </tr> <tr> <td>ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE</td> <td>NO DISP</td> </tr> </table>					TIPO DE CONCRETO	NO DISP	CONTENIDO DE CEMENTO	NO DISP	RELACION A/C	NO DISP	ADITIVOS	NO DISP	EDAD DEL CONCRETO	NO DISP	ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE	NO DISP			
TIPO DE CONCRETO	NO DISP																		
CONTENIDO DE CEMENTO	NO DISP																		
RELACION A/C	NO DISP																		
ADITIVOS	NO DISP																		
EDAD DEL CONCRETO	NO DISP																		
ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE	NO DISP																		
<p>REFERENCIA DEL EQUIPO</p> <table border="1"> <tr> <td>ZBL F-800</td> <td></td> </tr> <tr> <td>PRECISION DEL EQUIPO</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>FRECUENCIA DE PULSO</td> <td>54 HZ</td> </tr> </table>					ZBL F-800		PRECISION DEL EQUIPO	0	FRECUENCIA DE PULSO	54 HZ									
ZBL F-800																			
PRECISION DEL EQUIPO	0																		
FRECUENCIA DE PULSO	54 HZ																		
<p>CORRECCION POR PRESENCIA DE ACEROA</p> <p>NOTA1: "LAS MEDICIONES DE VELOCIDAD DE PULSO CORREGIDAS DEBEN SER MANEJADAS CON PRECAUCIÓN, YA QUE ESTÁN RELACIONADAS ÚNICAMENTE CON EL CONCRETO QUE ESTÁ EN LA VECINDAD INMEDIATA DE LOS TRASDUCTORES Y LAS BARRAS DE REFUERZO, Y NO REPRESENTAN EL CONCRETO EXISTENTE A LO LARGO DE LA LINEA QUE UNE LOS CENTROS DE LOS TRASDUCTORES". Numeral 7.6.2. NOTA2: "PARA FINES PRACTICOS, CUANDO SE USAN TRASDUCTORES DE 54 kHz, SE PUEDE IGNORAR EL ACERO DE REFUERZO CON DIÁMETROS MENORES A 20 mm, YA QUE SU INFLUENCIA ES DESPRECIABLE". Numeral 7.6.3. Por ende, en zonas o elementos con presencia de aceros de refuerzo superiores a 20mm no se realiza medición de velocidad de pulso.</p>																			
<p>NOTAS</p> <p>COL A-2</p>																			
<p>ELABORO</p> <p>ING. HARVEY MEDINA LAGUNA</p>																			



Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



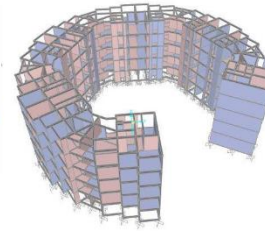
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

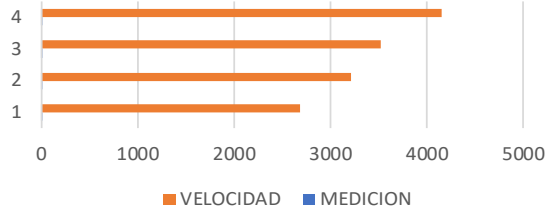


@HMLINGENIEROSC1



MÉTODO DE ENSAYO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA VELOCIDAD DEL PULSO ULTRASÓNICO A TRAVÉS DEL CONCRETO NTC 4325:1997

VELOCIDAD VS DISTANCIA



LECTURA DE ENSAYO

Medición		Tiempo (μs)	Velocidad (m/s)
1	0.1	37.25	2684.6
2	0.2	62.12	3219.6
3	0.3	85.23	3519.9
4	0.4	96.21	4157.6

CONDICIONES CURADO Y SUPERFICIE

SUPERFICIE DE ELEMENTO	CONCRETO
TIPO DE TRANSMISION	DIRECTO
TEMPERATURA DE CONCRETO °C	20
TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C	NO DISP
TIPO DE CURADO	NO DISP
HORA DE LECTURA	10:30
CONDICIONES DE HUMEDAD	SECO

COMPOSICION NOMINAL DEL CONCRETO

TIPO DE CONCRETO	NO DISP
CONTENIDO DE CEMENTO	NO DISP
RELACION A/C	NO DISP
ADITIVOS	NO DISP
EDAD DEL CONCRETO	NO DISP
ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE	NO DISP

REFERENCIA DEL EQUIPO

ZBL F-800	
PRECISION DEL EQUIPO	0
FRECUENCIA DE PULSO	54 HZ

CORRECCION POR PRESENCIA DE ACEROA

NOTA1: "LAS MEDICIONES DE VELOCIDAD DE PULSO CORREGIDAS DEBEN SER MANEJADAS CON PRECAUCIÓN, YA QUE ESTÁN RELACIONADAS ÚNICAMENTE CON EL CONCRETO QUE ESTÁ EN LA VECINDAD INMEDIATA DE LOS TRASDUCTORES Y LAS BARRAS DE REFUERZO, Y NO REPRESENTAN EL CONCRETO EXISTENTE A LO LARGO DE LA LINEA QUE UNE LOS CENTROS DE LOS TRASDUCTORES". Numeral 7.6.2. NOTA2: "PARA FINES PRACTICOS, CUANDO SE USAN TRASDUCTORES DE 54 kHz, SE PUEDE IGNORAR EL ACERO DE REFUERZO CON DIÁMETROS MENORES A 20 mm, YA QUE SU INFLUENCIA ES DESPRECIABLE". Numeral 7.6.3. Por ende, en zonas o elementos con presencia de aceros de refuerzo superiores a 20mm no se realiza medición de velocidad de pulso.

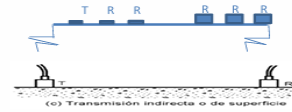
NOTAS

ELABORO

COL C-4

ING. HARVEY MEDINA LAGUNA

ENSAYO POR METODO DIRECTO



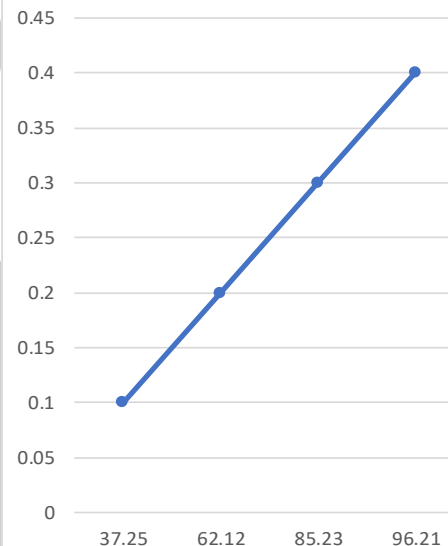
TIPO DE ELEMENTO

COL C-4

RESULTADOS

promedio	3395.4	m/s
velocidad final	3395	m/s
ELASTICIDAD	24902	MPA
RESISTENCIA	4081	PSI

DISTANCIA (m) VS TIEMPO EN (μs)



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



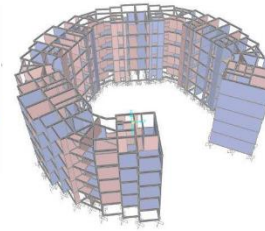
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

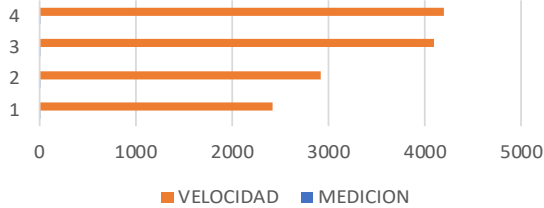


@HMLINGENIEROSC1

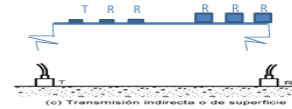


MÉTODO DE ENSAYO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA VELOCIDAD DEL PULSO ULTRASÓNICO A TRAVÉS DEL CONCRETO NTC 4325:1997

VELOCIDAD VS DISTANCIA



ENSAYO POR METODO DIRECTO



TIPO DE ELEMENTO

COL C-5

RESULTADOS

promedio 3409.4 m/s

velocidad final 3409 m/s

ELASTICIDAD 25108 MPA

RESISTENCIA 4149 PSI

LECTURA DE ENSAYO

Medición		Tiempo (μs)	Velocidad (m/s)
1	0.1	41.25	2424.2
2	0.2	68.42	2923.1
3	0.3	73.21	4097.8
4	0.4	95.41	4192.4

CONDICIONES CURADO Y SUPERFICIE

SUPERFICIE DE ELEMENTO	CONCRETO
TIPO DE TRANSMISION	DIRECTO
TEMPERATURA DE CONCRETO °C	20
TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C	NO DISP
TIPO DE CURADO	NO DISP
HORA DE LECTURA	10:30
CONDICIONES DE HUMEDAD	SECO

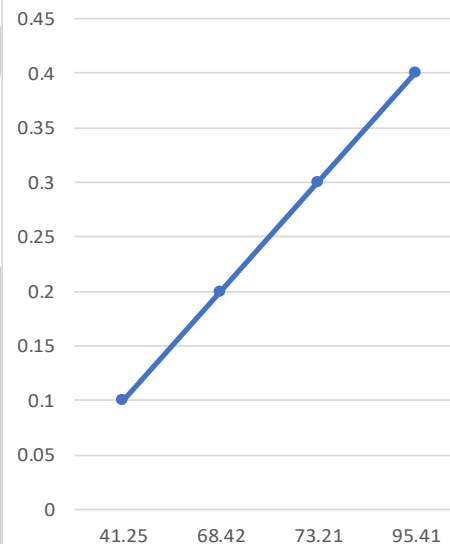
COMPOSICION NOMINAL DEL CONCRETO

TIPO DE CONCRETO	NO DISP
CONTENIDO DE CEMENTO	NO DISP
RELACION A/C	NO DISP
ADITIVOS	NO DISP
EDAD DEL CONCRETO	NO DISP
ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE	NO DISP

REFERENCIA DEL EQUIPO

ZBL F-800
PRECISION DEL EQUIPO 0
FRECUENCIA DE PULSO 54 HZ

DISTANCIA (m) VS TIEMPO EN (μs)



CORRECCION POR PRESENCIA DE ACEROA

NOTA1: "LAS MEDICIONES DE VELOCIDAD DE PULSO CORREGIDAS DEBEN SER MANEJADAS CON PRECAUCIÓN, YA QUE ESTÁN RELACIONADAS ÚNICAMENTE CON EL CONCRETO QUE ESTÁ EN LA VICINIDAD INMEDIATA DE LOS TRASDUCTORES Y LAS BARRAS DE REFUERZO, Y NO REPRESENTAN EL CONCRETO EXISTENTE A LO LARGO DE LA LINEA QUE UNE LOS CENTROS DE LOS TRASDUCTORES". Numeral 7.6.2. NOTA2: "PARA FINES PRACTICOS, CUANDO SE USAN TRASDUCTORES DE 54 kHz, SE PUEDE IGNORAR EL ACERO DE REFUERZO CON DIÁMETROS MENORES A 20 mm, YA QUE SU INFLUENCIA ES DESPRECIABLE". Numeral 7.6.3. Por ende, en zonas o elementos con presencia de aceros de refuerzo superiores a 20mm no se realiza medición de velocidad de pulso.

NOTAS

ELABORO

COL C-5 PISO 2

ING. HARVEY MEDINA LAGUNA

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL



HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



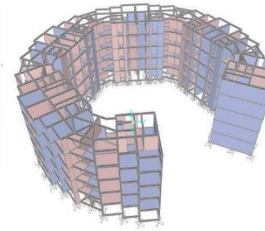
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

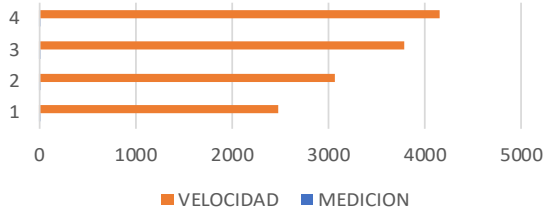


@HMLINGENIEROSC1



MÉTODO DE ENSAYO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA VELOCIDAD DEL PULSO ULTRASÓNICO A TRAVÉS DEL CONCRETO NTC 4325:1997

VELOCIDAD VS DISTANCIA



LECTURA DE ENSAYO

Medición		Tiempo (μs)	Velocidad (m/s)
1	0.1	40.32	2480.2
2	0.2	65.21	3067.0
3	0.3	79.25	3785.5
4	0.4	96.12	4161.5

CONDICIONES CURADO Y SUPERFICIE

SUPERFICIE DE ELEMENTO	CONCRETO
TIPO DE TRANSMISION	DIRECTO
TEMPERATURA DE CONCRETO °C	20
TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C	NO DISP
TIPO DE CURADO	NO DISP
HORA DE LECTURA	10:30
CONDICIONES DE HUMEDAD	SECO

COMPOSICION NOMINAL DEL CONCRETO

TIPO DE CONCRETO	NO DISP
CONTENIDO DE CEMENTO	NO DISP
RELACION A/C	NO DISP
ADITIVOS	NO DISP
EDAD DEL CONCRETO	NO DISP
ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE	NO DISP

REFERENCIA DEL EQUIPO

ZBL F-800	
PRECISION DEL EQUIPO	0
FRECUENCIA DE PULSO	54 HZ

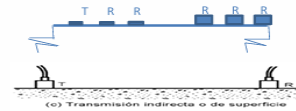
CORRECCION POR PRESENCIA DE ACEROA

NOTA1: "LAS MEDICIONES DE VELOCIDAD DE PULSO CORREGIDAS DEBEN SER MANEJADAS CON PRECAUCIÓN, YA QUE ESTÁN RELACIONADAS ÚNICAMENTE CON EL CONCRETO QUE ESTÁ EN LA VECINDAD INMEDIATA DE LOS TRASDUCTORES Y LAS BARRAS DE REFUERZO, Y NO REPRESENTAN EL CONCRETO EXISTENTE A LO LARGO DE LA LINEA QUE UNE LOS CENTROS DE LOS TRASDUCTORES". Numeral 7.6.2. NOTA2: "PARA FINES PRACTICOS, CUANDO SE USAN TRASDUCTORES DE 54 KHz, SE PUEDE IGNORAR EL ACERO DE REFUERZO CON DIÁMETROS MENORES A 20 mm, YA QUE SU INFLUENCIA ES DESPRECIABLE". Numeral 7.6.3. Por ende, en zonas o elementos con presencia de aceros de refuerzo superiores a 20mm no se realiza medición de velocidad de pulso.

NOTAS

COL B-1 PISO 2

ENSAYO POR METODO DIRECTO



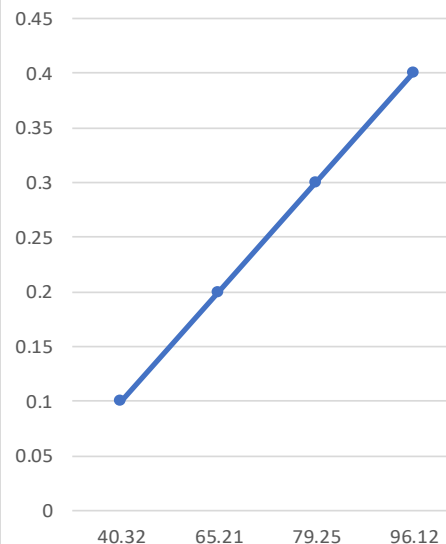
TIPO DE ELEMENTO

COL B-1

RESULTADOS

promedio	3373.5	m/s
velocidad final	3374	m/s
ELASTICIDAD	24582	MPA
RESISTENCIA	3977	PSI

DISTANCIA (m) VS TIEMPO EN (μs)



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles

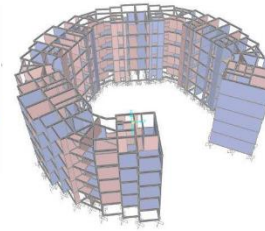


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



VIGAS AEREAS PLACA SEGUNDO PISO.

Se realizaron los mismos ensayos no destructivos en vigas conservando la misma sección y resistencia de los materiales iguales o similares a las siguientes nombradas.

DETECTOR DE ARMADURA

FORMATO DE ENSAYO DETECTOR DE ARMADURA DE ACERO			
PROYECTO:	JARDIN CHEMINADE	FECHA DE MUESTRA	
ELEMENTO DE MUESTRA:	VIGA AEREA 30X35	LUGAR:	VIGAS
IDENTIFICACION ELEM	VA-201,207,209		
RECUBRIMIENTO	4 CM		
CARAS ELEMENTO TOMADAS	2		
1	3 VARILLAS 3/4"		
2	3 VARILLAS 3/4"		
3	NT		
4	NT		
ESTRIBOS	VARILLA 3/8"		
SEPRACION 1/3	EC0.07 V#3		
SEPRACION 2/3	EC0.12 V#3		
SEPRACION 3/3	EC0.07 V#3		
NOTAS:			
REALIZO:	ING. HARVEY MEDINA LAGUNA		

FORMATO DE ENSAYO DETECTOR DE ARMADURA DE ACERO			
PROYECTO:	JARDIN CHEMINADE	FECHA DE MUESTRA	
ELEMENTO DE MUESTRA:	VIGA AEREA 20X35	LUGAR:	VIGAS
IDENTIFICACION ELEM	VA-213-210		
RECUBRIMIENTO	4 CM		
CARAS ELEMENTO TOMADAS	2		
1	2 VARILLAS 5/8"		
2	2 VARILLAS 5/8"		
3	NT		
4	NT		
ESTRIBOS	VARILLA 3/8"		
SEPRACION 1/3	EC0.07 V#3		
SEPRACION 2/3	EC0.12 V#3		
SEPRACION 3/3	EC0.07 V#3		
NOTAS:			
REALIZO:	ING. HARVEY MEDINA LAGUNA		

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
 Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50 E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1

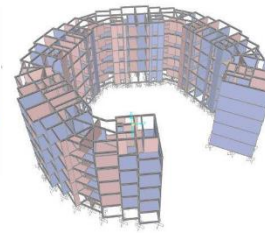


TABLA DE CHEQUEO MOMENTO ULTIMO DE VIGA

F c		24	Mpa
Fy		420	Mpa
b ancho	0.3	m	m
h alto	0.4	m	
d		0.33	
varillas inferiores descrip var#	3	6	
cantidad var	3	0	
area de varilla de seccion	284	387	
fleje 3	3		
area de acero		852	cant var tabla h1
ro calculado	0.00866	tabla h1	
ro max	0.01356		
ro bal	0.21250		
tipo de estructura	subreforzada	117.299952	
Φ	0.9		
Mn (KN-m)	106.8070097		
Mu (Kn-m)	96.12630871		
tipo de falla	ductil		
el tipo de falla hallado en la seccion de la viga mas larga y con mayor carga según por la cual determinaron las secciones, presenta un fallo ductil el cual es optimo y cumple para un tipo de falla deseado			

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



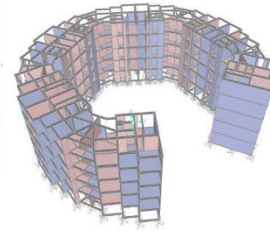
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



EVALUACION ELEMENTAL

fy	240 mpa
fc	24.5 mpa
λ	1
φ	0.75
estribos var #	3
separacion	100 mm
area estribo	71 mm
Av 2 veces Ab	142
d separacion efectiva	0.34 m
bw ancho nervio	0.3 m
h altura de la aleta	0.4 m

Vc

85.8286211

$$V_c = 0.17 \sqrt{f'_c} b_w d$$

Vs

57.936

$$V_s = \frac{A_v f_y d}{s}$$

$$A_v = \frac{V_s s}{f_y d} \Rightarrow s = \frac{A_v f_y d}{V_s}$$

Vn

143.764621

$$V_n = V_c + V_s$$

$$V_u \leq \phi (V_c + V_s)$$

Vs max

333.217

$$V_s \leq 0.66 \sqrt{f'_c} b_w d$$

DIMENSIONADA A CORTANTE
NO CAMBIA SECCION

Φ vn

107.823466 KN

MAXIMA FUERZA
APLICABLE

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50 E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1

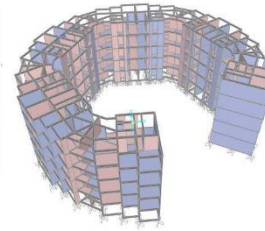


TABLA DE CHEQUEO MOMENTO ULTIMO DE VIGA

F_c	24	Mpa
F_y	420	Mpa
b ancho	0.2	m
h alto	0.4	m
d	0.33	m
varillas inferiores descrip var#	5	
cantidad var	2	
area de varilla de seccion	199	
fleje 3	3	
area de acero	398	cant var tabla h1
ro calculado	0.00607	
ro max	0.01356	tabla h1
ro bal	0.21250	
tipo de estructura	subreforzada	
Φ	0.9	54.795048
M_n (KN-m)	51.36045327	
M_u (Kn-m)	46.22440794	
tipo de falla	ductil	
<p>el tipo de falla hallado en la seccion de la viga mas larga y con mayor carga según por la cual determinaron las secciones, presenta un fallo ductil el cual es optimo y cumple para un tipo de falla deseado</p>		

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



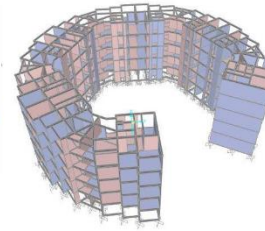
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



EVALUACION ELEMENTAL

fy	240 mpa
fc	24.5 mpa
λ	1
φ	0.75
estribos var #	3
separacion	100 mm
area estribo	71 mm
Av 2 veces Ab	142
d separacion efectiva	0.34 m
bw ancho nervio	0.2 m
h altura de la aleta	0.4 m

Vc 57.2190807

$$V_c = 0.17 \sqrt{f'_c} b_w d$$

Vs 57.936

$$V_s = \frac{A_v f_y d}{s}$$

$$A_v = \frac{V_s s}{f_y d} \Rightarrow s = \frac{A_v f_y d}{V_s}$$

Vn 115.155081

$$V_n = V_c + V_s$$

$$V_u \leq \phi (V_c + V_s)$$

Vs max 222.144666

$$V_s \leq 0.66 \sqrt{f'_c} b_w d$$

DIMENSIONADA A CORTANTE
NO CAMBIA SECCION

Φ vn 86.3663106 KN

MAXIMA FUERZA
APLICABLE

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50 E-mail: hamela2@gmail.com



Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles

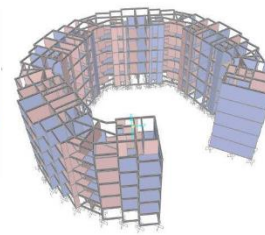


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

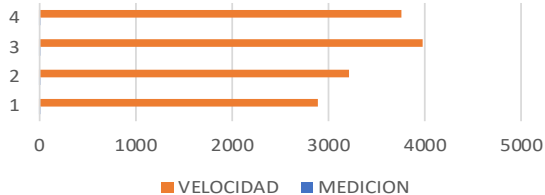
@HMLINGENIEROSC1



ENSAYO DE ULTRASONIDO DEL CONCRETO.

MÉTODO DE ENSAYO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA VELOCIDAD DEL PULSO ULTRASÓNICO A TRAVÉS DEL CONCRETO NTC 4325:1997

VELOCIDAD VS DISTANCIA



LECTURA DE ENSAYO

Medición		Tiempo (μs)	Velocidad (m/s)
1	0.1	34.56	2893.5
2	0.2	62.12	3219.6
3	0.3	75.42	3977.7
4	0.35	93.12	3758.6

CONDICIONES CURADO Y SUPERFICIE

SUPERFICIE DE ELEMENTO	CONCRETO
TIPO DE TRANSMISION	DIRECTO
TEMPERATURA DE CONCRETO °C	20
TEMPERATURA DE AMBIENTE DE DISEÑO °C	NO DISP
TIPO DE CURADO	NO DISP
HORA DE LECTURA	10:30
CONDICIONES DE HUMEDAD	SECO

COMPOSICION NOMINAL DEL CONCRETO

TIPO DE CONCRETO	NO DISP
CONTENIDO DE CEMENTO	NO DISP
RELACION A/C	NO DISP
ADITIVOS	NO DISP
EDAD DEL CONCRETO	NO DISP
ESPECIFICACION DEL MEDIO AMBIENTE	NO DISP

REFERENCIA DEL EQUIPO

ZBL F-800	
PRECISION DEL EQUIPO	0
FRECUENCIA DE PULSO	54 HZ

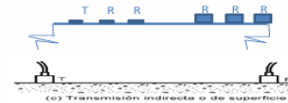
CORRECCION POR PRESENCIA DE ACEROA

NOTA1: "LAS MEDICIONES DE VELOCIDAD DE PULSO CORREGIDAS DEBEN SER MANEJADAS CON PRECAUCIÓN, YA QUE ESTÁN RELACIONADAS ÚNICAMENTE CON EL CONCRETO QUE ESTÁ EN LA VICINIDAD INMEDIATA DE LOS TRASDUCTORES Y LAS BARRAS DE REFUERZO, Y NO REPRESENTAN EL CONCRETO EXISTENTE A LO LARGO DE LA LINEA QUE UNE LOS CENTROS DE LOS TRASDUCTORES". Numeral 7.6.2. NOTA2: "PARA FINES PRACTICOS, CUANDO SE USAN TRASDUCTORES DE 54 khz, SE PUEDE IGNORAR EL ACERO DE REFUERZO CON DIÁMETROS MENORES A 20 mm, YA QUE SU INFLUENCIA ES DESPRECIABLE". Numeral 7.6.3. Por ende, en zonas o elementos con presencia de aceros de refuerzo superiores a 20mm no se realiza medición de velocidad de pulso.

NOTAS

VIGA 201 PLACA 1

ENSAYO POR METODO DIRECTO



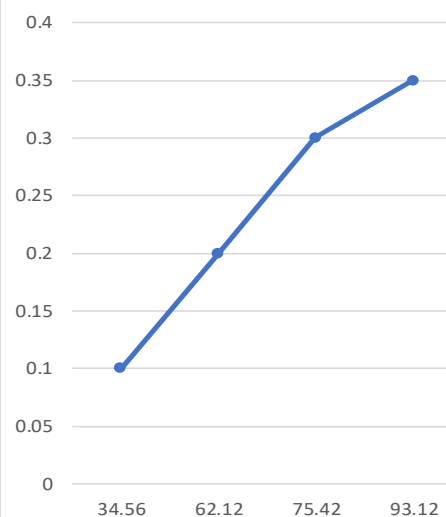
TIPO DE ELEMENTO

VIGA 201

RESULTADOS

promedio	3462.4	m/s
velocidad final	3462	m/s
ELASTICIDAD	25894	MPA
RESISTENCIA	4413	PSI

DISTANCIA (m) VS TIEMPO EN (μs)



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles

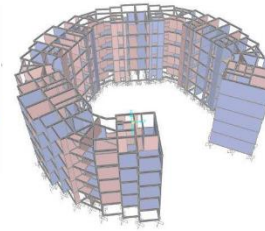


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



ESTUDIO DE SUELOS

5.3 CARACTERISTICAS EL SUELO

Analizando los resultados de los sondeos en los diferentes estratos en cada uno de los sondeos, se obtuvo los siguientes resultados. El suelo encontrado se clasifica como capa 0.70 – 6.00 mts, se encuentra una capa de ARCILLA DE MEDIA PLASSTICIDAD.

1. El suelo está conformado por ARCILLA DE MEDIA PLASTICIDAD, el suelo presenta una capacidad de soporte estable.
según el ensayo del SPT indica que tiene una consistencia media a una profundidad de 2.00 mts

la densidad seca del suelo está en promedio del suelo está entre 1.821 ton/m³. el Angulo de fricción 32.9°.

Peso Unit. Húmedo, γ [ton/m ³]:	1,821
Peso Unit. Seco, γ_d [ton/m ³]:	1,548

Sondeo	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122	123	124	125	126	127	128	129	130	131	132	133	134	135	136	137	138	139	140	141	142	143	144	145	146	147	148	149	150	151	152	153	154	155	156	157	158	159	160	161	162	163	164	165	166	167	168	169	170	171	172	173	174	175	176	177	178	179	180	181	182	183	184	185	186	187	188	189	190	191	192	193	194	195	196	197	198	199	200	201	202	203	204	205	206	207	208	209	210	211	212	213	214	215	216	217	218	219	220	221	222	223	224	225	226	227	228	229	230	231	232	233	234	235	236	237	238	239	240	241	242	243	244	245	246	247	248	249	250	251	252	253	254	255	256	257	258	259	260	261	262	263	264	265	266	267	268	269	270	271	272	273	274	275	276	277	278	279	280	281	282	283	284	285	286	287	288	289	290	291	292	293	294	295	296	297	298	299	300	301	302	303	304	305	306	307	308	309	310	311	312	313	314	315	316	317	318	319	320	321	322	323	324	325	326	327	328	329	330	331	332	333	334	335	336	337	338	339	340	341	342	343	344	345	346	347	348	349	350	351	352	353	354	355	356	357	358	359	360	361	362	363	364	365	366	367	368	369	370	371	372	373	374	375	376	377	378	379	380	381	382	383	384	385	386	387	388	389	390	391	392	393	394	395	396	397	398	399	400	401	402	403	404	405	406	407	408	409	410	411	412	413	414	415	416	417	418	419	420	421	422	423	424	425	426	427	428	429	430	431	432	433	434	435	436	437	438	439	440	441	442	443	444	445	446	447	448	449	450	451	452	453	454	455	456	457	458	459	460	461	462	463	464	465	466	467	468	469	470	471	472	473	474	475	476	477	478	479	480	481	482	483	484	485	486	487	488	489	490	491	492	493	494	495	496	497	498	499	500	501	502	503	504	505	506	507	508	509	510	511	512	513	514	515	516	517	518	519	520	521	522	523	524	525	526	527	528	529	530	531	532	533	534	535	536	537	538	539	540	541	542	543	544	545	546	547	548	549	550	551	552	553	554	555	556	557	558	559	560	561	562	563	564	565	566	567	568	569	570	571	572	573	574	575	576	577	578	579	580	581	582	583	584	585	586	587	588	589	590	591	592	593	594	595	596	597	598	599	600	601	602	603	604	605	606	607	608	609	610	611	612	613	614	615	616	617	618	619	620	621	622	623	624	625	626	627	628	629	630	631	632	633	634	635	636	637	638	639	640	641	642	643	644	645	646	647	648	649	650	651	652	653	654	655	656	657	658	659	660	661	662	663	664	665	666	667	668	669	670	671	672	673	674	675	676	677	678	679	680	681	682	683	684	685	686	687	688	689	690	691	692	693	694	695	696	697	698	699	700	701	702	703	704	705	706	707	708	709	710	711	712	713	714	715	716	717	718	719	720	721	722	723	724	725	726	727	728	729	730	731	732	733	734	735	736	737	738	739	740	741	742	743	744	745	746	747	748	749	750	751	752	753	754	755	756	757	758	759	760	761	762	763	764	765	766	767	768	769	770	771	772	773	774	775	776	777	778	779	780	781	782	783	784	785	786	787	788	789	790	791	792	793	794	795	796	797	798	799	800	801	802	803	804	805	806	807	808	809	810	811	812	813	814	815	816	817	818	819	820	821	822	823	824	825	826	827	828	829	830	831	832	833	834	835	836	837	838	839	840	841	842	843	844	845	846	847	848	849	850	851	852	853	854	855	856	857	858	859	860	861	862	863	864	865	866	867	868	869	870	871	872	873	874	875	876	877	878	879	880	881	882	883	884	885	886	887	888	889	890	891	892	893	894	895	896	897	898	899	900	901	902	903	904	905	906	907	908	909	910	911	912	913	914	915	916	917	918	919	920	921	922	923	924	925	926	927	928	929	930	931	932	933	934	935	936	937	938	939	940	941	942	943	944	945	946	947	948	949	950	951	952	953	954	955	956	957	958	959	960	961	962	963	964	965	966	967	968	969	970	971	972	973	974	975	976	977	978	979	980	981	982	983	984	985	986	987	988	989	990	991	992	993	994	995	996	997	998	999	1000	1001	1002	1003	1004	1005	1006	1007	1008	1009	1010	1011	1012	1013	1014	1015	1016	1017	1018	1019	1020	1021	1022	1023	1024	1025	1026	1027	1028	1029	1030	1031	1032	1033	1034	1035	1036	1037	1038	1039	1040	1041	1042	1043	1044	1045	1046	1047	1048	1049	1050	1051	1052	1053	1054	1055	1056	1057	1058	1059	1060	1061	1062	1063	1064	1065	1066	1067	1068	1069	1070	1071	1072	1073	1074	1075	1076	1077	1078	1079	1080	1081	1082	1083	1084	1085	1086	1087	1088	1089	1090	1091	1092	1093	1094	1095	1096	1097	1098	1099	1100	1101	1102	1103	1104	1105	1106	1107	1108	1109	1110	1111	1112	1113	1114	1115	1116	1117	1118	1119	1120	1121	1122	1123	1124	1125	1126	1127	1128	1129	1130	1131	1132	1133	1134	1135	1136	1137	1138	1139	1140	1141	1142	1143	1144	1145	1146	1147	1148	1149	1150	1151	1152	1153	1154	1155	1156	1157	1158	1159	1160	1161	1162	1163	1164	1165	1166	1167	1168	1169	1170	1171	1172	1173	1174	1175	1176	1177	1178	1179	1180	1181	1182	1183	1184	1185	1186	1187	1188	1189	1190	1191	1192	1193	1194	1195	1196	1197	1198	1199	1200	1201	1202	1203	1204	1205	1206	1207	1208	1209	1210	1211	1212	1213	1214	1215	1216	1217	1218	1219	1220	1221	1222	1223	1224	1225	1226	1227	1228	1229	1230	1231	1232	1233	1234	1235	1236	1237	1238	1239	1240	1241	1242	1243	1244	1245	1246	1247	1248	1249	1250	1251	1252	1253	1254	1255	1256	1257	1258	1259	1260	1261	1262	1263	1264	1265	1266	1267	1268	1269	1270	1271	1272	1273	1274	1275	1276	1277	1278	1279	1280	1281	1282	1283	1284	1285	1286	1287	1288	1289	1290	1291	1292	1293	1294	1295	1296	1297	1298	1299	1300	1301	1302	1303	1304	1305	1306	1307	1308	1309	1310	1311	1312	1313	1314	1315	1316	1317	1318	1319	1320	1321	1322	1323	1324	1325	1326	1327	1328	1329	1330	1331	1332	1333	1334	1335	1336	1337	1338	1339	1340	1341	1342	1343	1344	1345	1346	1347	1348	1349	1350	1351	1352	1353	1354	1355	1356	1357	1358	1359	1360	1361	1362	1363	1364	1365	1366	1367	1368	1369	1370	1371	1372	1373	1374	1375	1376	1377	1378	1379	1380	1381	1382	1383	1384	1385	1386	1387	1388	1389	1390	1391	1392	1393	1394	1395	1396	1397	1398	1399	1400	1401	1402	1403	1404	1405	1406	1407	1408	1409	1410	1411	1412	1413	1414	1415	1416	1417	1418	1419	1420	1421	1422	1423	1424	1425	1426	1427	1428	1429	1430	1431	1432	1433	1434	1435	1436	1437	1438	1439	1440	1441	1442	1443	1444	1445	1446	1447	1448	1449	1450	1451	1452	1453	1454	1455	1456	1457	1458	1459	1460	1461	1462	1463	1464	1465	1466	1467	1468	1469	1470	1471	1472	1473	1474	1475	1476	1477	1478	1479	1480	1481	1482	1483	1484	1485	1486	1487	1488	1489	1490	1491	1492	1493	1494	1495	1496	1497	1498	14
--------	---	---	---	---	---	---	---	---	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	----



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



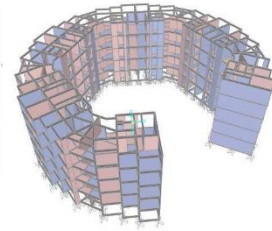
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



CONCLUSIONES DE LOS ENSAYOS.

- La edificación cuenta con un tipo de cimentación superficial con zapatas vigas de cimentación y placa de contrapiso, por medio de los ensayos se determino que cuenta con secciones con áreas de acero optimas y con una resistencia a la compresión del concreto en correlación de los dos ensayos similar o superior a los 24 mpa
- El concreto de las columnas tiene una buena resistencia a la compresión y el área del acero cumple como área de acero mínima
- Las áreas de acero para cada sección cumplen a cabalidad
- Las vigas aéreas tienen sección de 30x35 y 20x35 con aéreas de acero optimas
- Se recomienda revisar el área de acero de los diferentes elementos hallados en el momento de realizar el modelo matricial de la estructura teniendo en cuenta secciones y resistencias a la compresión del acero, por la edad de la estructura se recomienda realizar una modelación de la estructura teniendo en cuenta que el acero es de 420 mpa y la resistencia a la compresión de todos los elementos es de 24mpa.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



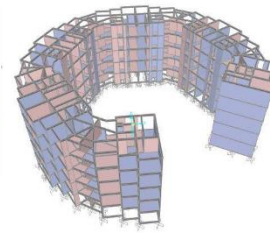
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



ESTADO GENERAL DE LA CONSTRUCCION.

Se debe realizar un estudio patológico de las lesiones de origen mecánico y constructivo en la estructura de una edificación de tres piso ubicada en Diagonal 50D Bis Sur #5B-27 en Bogotá, se debe seguir un protocolo metódico que incluya las siguientes etapas:

- 1) Inspección inicial para identificar visualmente las áreas afectadas y los síntomas estructurales, como fisuras, deformaciones o desprendimientos.
- 2) Recolección de información documental, incluyendo planos arquitectónicos, antecedentes constructivos y registros de mantenimiento.
- 3) Análisis detallado de las zonas críticas mediante técnicas no destructivas (como ultrasonido o escáner láser) y, en caso necesario, pruebas destructivas para evaluar la calidad y resistencia de los materiales.
- 4) Clasificación de las lesiones según su gravedad y origen, priorizando aquellas que comprometen la estabilidad estructural.

Durante la primera visita ocular realizada a la estructura, no se identificaron indicios de lesiones patológicas que pudieran comprometer su estabilidad o acelerar su deterioro. La inspección visual permitió corroborar la ausencia de fisuras, grietas, deflexiones excesivas o desprendimientos de materiales en los elementos estructurales. Asimismo, no se evidenciaron errores en los procesos constructivos que pudieran derivar en afectaciones mecánicas o reducción del desempeño estructural. En general, la estructura se encuentra en condiciones óptimas, sin signos de fallas prematuras o anomalías que requieran intervenciones correctivas, lo que sugiere una adecuada ejecución y conservación del sistema constructivo.

HML[®]
Ingenieros Civiles





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



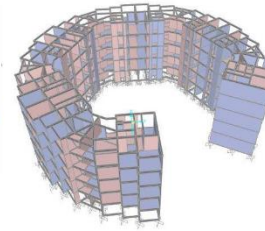
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



VULNERABILIDAD SÍSMICA

INTRODUCCIÓN.

Los efectos que tiene un sismo sobre la estructura de una edificación y los distintos métodos constructivos para disminuir los daños generados, han sido motivo de estudio por varios años en el área de la ingeniería civil. Parámetros como la configuración de elementos estructurales, estado y calidad de los materiales, tipo de suelo, cimentación, irregularidades en planta y elevación, entre otros, son los que definen el comportamiento de una estructura frente a un sismo. Debido a esto se crearon normas sismo resistentes como la NSR-10 para disminuir la vulnerabilidad estructural de las edificaciones ante un sismo. Para el estudio de este comportamiento se han creado métodos cuantitativos y cualitativos los cuales analizan varios parámetros y determinan la reacción y comportamiento de la estructura y su vulnerabilidad.

Este documento contiene la información que se obtuvo al llevar a cabo la evaluación de vulnerabilidad de la edificación que más adelante se describirán.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



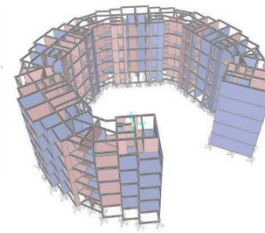
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



ETAPA 3: CALIFICACIÓN DEL ESTADO DEL SISTEMA ESTRUCTURAL.

MÉTODO DEL ÍNDICE DE VULNERABILIDAD

El método original fue planteado en Italia en el año 1976 por expertos en el tema de vulnerabilidad sísmica, este método ha permitido identificar cuáles son las variables que tienen un mayor efecto en la vulnerabilidad sísmica de las edificaciones. Estas variables han sido agrupadas en algunos parámetros los cuales están recopilados en un formulario de levantamiento de datos, el cual es implementado en Italia desde el año 1982 por el organismo gubernamental de protección civil (Gruppo Nazionale per la Difesa dei Terremoti, GNDT), y cuyo fin es determinar de una forma rápida y sencilla la vulnerabilidad de una edificación. Los autores originales del método fueron Benedetti y Petrini con el fin de evaluar estructuras antes de un sismo, por lo que se ha implementado en diversos países para estudios de vulnerabilidad sísmica antes y después de un sismo. El método fue planteado en su inicio para ser aplicado a edificaciones de mampostería por la tipología estructural que se evidenciaba en esa época en Italia, sin embargo, ha sido adaptado para edificaciones de hormigón armado a medida que se ha implementado el método. En este trabajo se presenta una adaptación del método del índice de vulnerabilidad, donde se modificaron algunos parámetros con el fin de evaluar la vulnerabilidad de las edificaciones siguiendo lo planteado por la NSR-10. A continuación se presentan dos tablas donde se enuncian los parámetros del método original y adaptado con el que se llevó a cabo esta evaluación.

Como en su versión el método evalúa 11 parámetros, los cuales se califican de acuerdo a su vulnerabilidad en tres grupos: A, B y C, siendo más seguro A y más vulnerable C. La calificación determina que a menor valor el parámetro es más seguro. Cada parámetro tiene su peso.

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

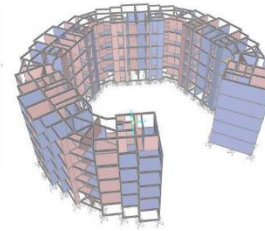


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



Organización del sistema resistente

En este parámetro se planteó una clasificación del sistema resistente la cual se divide en cuatro tipos, muros de carga, combinado, pórtico y dual, cada uno de estos sistemas plantean una clasificación interna la cual está en función del coeficiente de capacidad de disipación de energía, R. De tal forma que a medida que aumente el valor del coeficiente (R) disminuirá la vulnerabilidad del sistema resistente, dado que una estructura muy rígida tendrá un comportamiento perjudicial en un evento de sismo.

Tabla 4. Clasificación de vulnerabilidad, sistema muros de carga en el parámetro 1.

SISTEMA DE MUROS DE CARGA				
Clasificación A	R	Clasificación B	R	Clasificación C
Muros de concreto (DES-DMO) (FH-CV)	4 a 5	Muros de mampostería reforzada de bloque de perforación vertical	3,5	Muros de mampostería no reforzada (sin capacidad de disipación de energía)
Pórticos de acero estructural con diagonales concéntricas (DES) (FH-CV)	5	Pórticos con diagonales de concreto (DMO) (FH-CV)		Pórticos de madera con diagonales (FH-CV)
Muros de mampostería reforzada (DES) (perforación vertical) (FH-CV)	4	muros ligeros de madera laminada (FH-CV)	3	Muros de mampostería parcialmente reforzada con bloque de perforación vertical (FH-CV)
		Muros de mampostería reforzada de bloque de perforación vertical (DMO) (FH-CV)	2,5	Muros de mampostería confinada (FH-CV)
		Muros de concreto (DMI) (FH-CV)		

Calidad del sistema resistente

En este parámetro se evalúa la calidad del sistema resistente, donde se observa el estado del concreto o mortero dependiendo el elemento que se estudie, este parámetro se mantiene igual que la versión original del método.

Tabla 12. Clasificación de la vulnerabilidad Calidad del sistema resistente.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
1. El hormigón utilizado parece de consistencia buena, de consistencia dura al rayarlo y con un buen terminado, sin imperfecciones a la vista. Verificar que la resistencia sea mayor a 210 Kg/cm2	1. Edificio que no cumple con los requisitos para clasificarse como A o C.	1. El hormigón es de baja calidad.
2. No debe existir zonas de "hormiguero" debido a una mala vibración del hormigón.		2. Las varillas de acero son visibles, oxidadas o están eventualmente mal distribuidas.
3. Las barras de acero utilizadas son corrugadas y no están visibles.		3. Las juntas de construcción están mal ejecutadas.
4. El mortero utilizado no se hace migas fácilmente, aparentemente es de buena calidad.		4. La mampostería es de mala calidad.
5. La información disponible elimina la posibilidad de una mala calidad de ejecución de la obra.		5. La construcción de los elementos estructurales como vigas, columnas, losas es aparentemente de mala calidad.



HML
Ingenieros Civiles

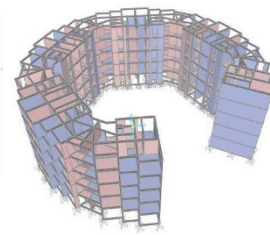


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



Cálculo de la resistencia convencional.

En este parámetro se determina la relación entre la resistencia nominal al cortante proporcionada por el concreto (V_c) y la resistencia al cortante sísmico en la base, para las fuerzas sísmicas (V_s). Se modificó este método planteando un procedimiento para realizar el cálculo de esta relación de forma que cumpliera con lo estipulado por la NSR-10.

Como primera medida se determina el valor del periodo fundamental aproximado (T_a) por medio de la siguiente ecuación la cual fue presentada anteriormente.

$$T_a = C_t h^\alpha$$

Tabla 13. Valores C_t y α según el sistema estructural de resistencia sísmica (NSR, 2010).

Sistema estructural de resistencia sísmica	C_t	α
Pórticos resistentes a momentos de concreto reforzado que resisten la totalidad de las fuerzas sísmicas y que no están limitadas o adheridas a componentes más rígidos, estructurales o no estructurales, que limiten los desplazamientos horizontales al verse sometidos a las fuerzas sísmicas.	0,047	0,9
Pórticos resistentes a momentos de acero estructural que resisten la totalidad de las fuerzas sísmicas y que no están limitadas o adheridas a componentes más rígidos, estructurales o no estructurales, que limiten los desplazamientos horizontales al verse sometidos a las fuerzas sísmicas.	0,072	0,8
Pórticos arriostrados de acero estructural con diagonales excéntricas restringidas a pandeo.	0,073	0,75
Todos los otros sistemas estructurales basados en muros de rigidez similar o mayor a la de muros de concreto o mampostería.	0,049	0,75
Alternativamente, para estructuras que tengan muros estructurales de concreto reforzado o mampostería estructural , pueden emplearse los siguientes parámetros C_t , α y C_w .	$\frac{0,0062}{\sqrt{C_w}}$	1

Cálculo de periodo aproximado

C_t	0.047
h	14
α	0.9
T_a	0.51 seg

$$T_a = C_t h^\alpha$$

Coefficientes de espectro sísmico

A_a	0.15
A_v	0.2
F_a	1.8 Suelo D
F_v	1.7
I	1.25 Uso III

S_a	0.84375
T_0	0.13 seg
T_c	0.60 seg
T_L	4.08 seg



C_u	1.342	$C_u = 1.75 - 1.2 A_v F_v =$	1.342 > 1.2
$C_u * T_a$	0.6782 seg	$C_u T_a$	
FHE			
T_x	0.48623 seg	T_y	0.509533
k_x	1	k_y	1.0047665
Peso est.	8410.0 kN		
V_{sx}	7095.9 kN (FHE)		
			T_f
			$T_f < 0.5s$

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles

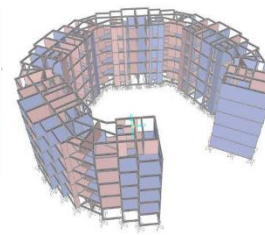


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



Ta=0.51

Con el fin de obtener todos los valores necesarios de las variables involucradas en el cálculo de la resistencia al cortante sísmico en la base, para fuerzas sísmicas Vs, se presenta el procedimiento para determinar dichos valores. Para determinar los valores Aa (coeficiente que representa la aceleración horizontal pico efectiva, para diseño) y Av (coeficiente que representa la velocidad horizontal pico efectiva

Se clasifica el tipo de perfil según sean las características del suelo.

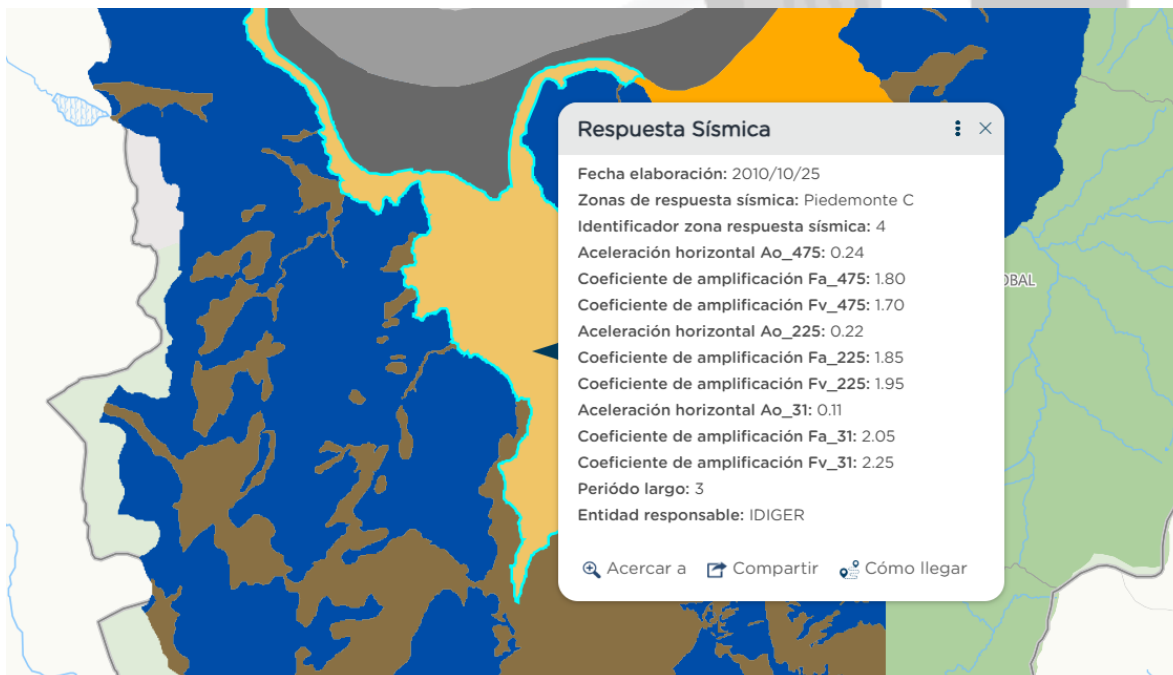
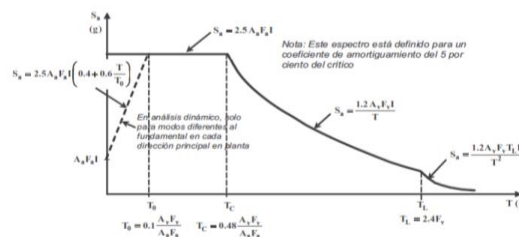
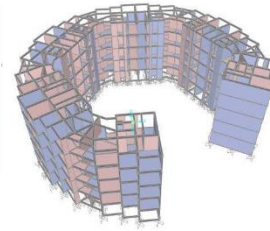


Figura 31. Espectro elástico de aceleraciones de diseño como fracción de g (NSR. 2010).

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles



se determina un valor para el coeficiente de importancia I, según sea el grupo de uso la edificación estudiada. Para lo cual se enuncian los grupos y una breve descripción de estos.

Tabla 16. Coeficiente de importancia (NSR, 2010).

Grupo de uso	Coeficiente de importancia, I
IV	1,5
III	1,25
II	1,1
I	1

Se procede a la obtención del valor del espectro reuniendo el conjunto de valores ya determinados anteriormente, dependiendo del intervalo donde se encuentre el periodo se usara la ecuación requerida para encontrar el valor de Sa.

PROYECTO: JARDIN CHAMINADE ANÁLISIS DINÁMICO (CON MICROZONIFICACION)			
PARAMETROS SISMICOS			
Municipio:	Bogotá D.C.	Grupo de uso de la edificación:	III
Zona de amenaza sísmica:	Intermedia	Coeficiente de importancia, I:	1.25
Microzonificación sísmica:	PIEDEMONTE C	Coeficiente de importancia para verificación de derivas según A.6.2.1.2 NSR-10, I:	1.00
COEFICIENTES ESPECTRALES DE DISEÑO			
F_a:	1.80	T_L:	3.00
F_v:	1.70	A₀:	0.24
T_c:	0.60	A_a:	0.15
		A_v:	0.20

Finalmente con los valores necesarios para el cálculo del cortante sísmico en la base, para fuerzas sísmicas Vs.

$$V_s = 8423.15 \text{ kn}$$

Determinación de la resistencia nominal al cortante proporcionada por el concreto $V_c = 4025.23 \text{ kn}$.

la relación entre los cortantes V_c y V_s la cual se determina con la siguiente ecuación.

$$\alpha = V_c / V_s = 1.23$$

Tabla 17. Clasificación de la vulnerabilidad de la relación cortante Vs y Vc, parámetro 3.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
$\alpha \geq 1,5$	$1 \leq \alpha \leq 1,5$	$\alpha < 1$

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

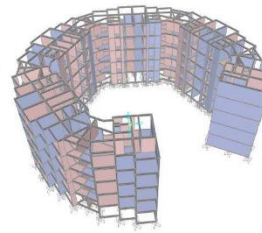


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



Influencia del terreno y la cimentación

En este parámetro se busca evaluar la influencia que tiene el tipo de suelo en el cual se encuentra apoyada la edificación, por lo que se analiza la cimentación, la inclinación del terreno y las fisuras en los muros las cuales indican asentamientos diferenciales. Se introdujo la clasificación del suelo la cual influye en el comportamiento de la estructura, esta clasificación se realiza de acuerdo al título A de la NSR-10 (Requisitos generales de diseño y construcción sismo resistente. Esta clasificación se realizó en el parámetro III (Cálculo de la resistencia convencional)

Tabla 18. Clasificación de la vulnerabilidad de la influencia en el terreno y la cimentación.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
Para tipos de perfiles A, B y C.	Para tipo de perfil D	Para tipo de perfil E
Topografía plana del terreno donde se encuentra el edificio o con una pendiente no mayor al 20%	No clasifica en A o C	Pendiente superior al 30% en el terreno donde se encuentra la edificación
No presenta fisuras en las muros.		Presenta fisuras en una cantidad considerable de muros.

Losas

En este parámetro se busca evaluar características de la losa como su rigidez aparente, las conexiones con los elementos verticales y el área de abertura si lo hay. Se incluyó la consideración de evaluar la continuidad de la losa con el fin de clasificar el diafragma como rígido o flexible.

Tabla 19. Clasificación de la vulnerabilidad de la evaluación de losas.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
La losa debe ser rígida y con buenas conexiones con los elementos verticales	Edificio que no es clasificado como A o C	La losa poco rígida y mal conectadas a los elementos verticales
El área de abertura de la losa sea menor al 30% del área total de la losa		El área de abertura de la losa sea mayor al 50% del área total de la losa
Si el área de la losa es continua se considera como un diafragma rígido		Si el área de la losa presenta discontinuidades se considera como diafragma flexible.



HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



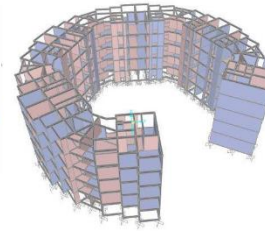
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Configuración en planta.

Este parámetro tiene como fin evaluar la vulnerabilidad en la configuración en planta de la estructura, por lo que se plantean varias irregularidades estructurales que pueden llegar a presentarse en una estructura y que aumentarían su vulnerabilidad. Se incluyeron irregularidades en planta las cuales son planteadas por la NSR-10.

Relación entre el lado menor y el lado mayor del rectángulo que circunscribe la planta del edificio.

$$\delta_1 = a/L = 1.13$$

Tabla 20. Clasificación de la vulnerabilidad en la configuración en planta.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
$\delta_1 > 0,4$	Edificio que no pertenece a la clasificación A o C.	$\delta < 0,2$
$\delta_2 < 0,2$		$\delta_2 > 0,4$
$\delta_3 < 0,1$		$\delta_3 > 0,2$
$\delta_4 > 0,5$		$\delta_5 < 0,25$
Los retrocesos en las esquinas deben ser menores a 15%. $A < 0,15B$ y $C < 0,15D$		Los retrocesos en las esquinas son mayores al 30%. $A > 0,30B$ y $C > 0,30D$
La forma de la planta del edificio se asemeja a la de un cuadrado, haciéndola regular		La forma de la planta del edificio se aleja de la forma de un cuadrado, haciéndola irregular
		Si presenta una irregularidad de sistemas no paralelos.

Configuración en elevación.

En este parámetro se evalúa la vulnerabilidad con respecto a la configuración en elevación, para lo cual se presenta una serie de casos de irregularidades estructurales con el fin de evaluar que caso se ajusta a la edificación y si presenta más de un caso. Se incluyeron casos de irregularidad en elevación contemplados en la NSR-10.

Tabla 21. Clasificación de la vulnerabilidad en la configuración en elevación.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
Edificio de forma regular sin variaciones en el área de la base de cada piso	$1.1b < a < 1,3b$	$a > 1.3b$ o $a < b$
Si $T/H < 0,2$ o $> 0,9$	Si $0,2 \leq T/H < 0,6$	Si $0,6 \leq T/H \leq 0,9$
Todos los pisos tienen la misma altura	La altura en un piso es diferente a la del resto de los pisos del edificio	La altura en más de un piso es diferente a la del resto de los pisos del edificio



HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



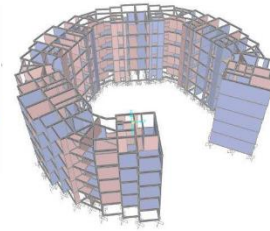
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Conexiones elementos críticos.

Este parámetro busca evaluar las conexiones entre elementos estructurales como columnas y vigas, esto con el fin de determinar si el sistema resistente se encuentra bien conectado y su probabilidad de resistir un sismo.

Tabla 22. Clasificación de la vulnerabilidad de las conexiones de los elementos críticos.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
$b_v \leq 0,75bc$	$0,75bc \leq b_v \leq bc$	$b_v \geq bc$
$\lambda_2 = 0,2$	$0,2 < \lambda_2 < 0,3$	$\lambda_2 > 0,3$
$\lambda_3 < 0,3$	$0,3 < \lambda_3 < 0,4$	$\lambda_3 > 0,4$
La dimensión mínima de una columna debe ser mayor a 25cm.	el valor de la dimensión mínima de una columna está entre 20 y 25 cm.	La dimensión mínima de la columna es menor a 20cm.
$\lambda_4 \leq 1,0$	$1,0 < \lambda_4 < 1,2$	$\lambda_4 \geq 1,2$

Elementos con baja ductilidad

En este parámetro se evalúan los elementos denominados columnas cortas, ya que ha sido el caso más frecuente en los casos de colapso en los sismos evaluados a través de la historia.

Tabla 23. Clasificación de la vulnerabilidad de los elementos cortos.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
Edificio que no tiene en su interior elementos cortos	Elementos de baja ductilidad (columnas bajo gradas) que cumplan con: $\frac{L}{4} < h < \frac{L}{2}$	Elementos de baja ductilidad (columnas bajo gradas) que cumplan con: $h < \frac{L}{4}$
	Elementos de elevada ductilidad que cumplan con: $\frac{L}{2} < h < \frac{2}{3}L$	Elementos de elevada ductilidad que cumplan con: $h < \frac{L}{2}$



HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



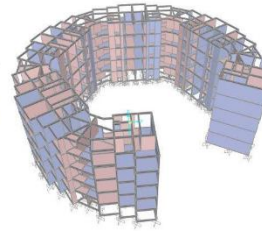
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Elementos no estructurales

Este parámetro evalúa la vulnerabilidad que puede tener la edificación debido a los elementos no estructurales, los cuales pueden poner en riesgo a los habitantes

Tabla 24. Clasificación de la vulnerabilidad de los elementos no estructurales.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
Los elementos no estructurales de la edificación no representan riesgo alguno para los habitantes del edificio.	Los elementos no estructurales existentes en los edificios se encuentran anclados, pero su anclaje es poco confiable a simple vista, pueden representar riesgo a los habitantes.	Los elementos no estructurales son inestables y representan un riesgo alto para los habitantes.

Estado de conservación

Este parámetro es de los más importantes de este método ya que el estado de conservación de la estructura es determinante para su comportamiento en un sismo, si la edificación no presenta un mantenimiento adecuado y sus elementos estructurales se encuentran deteriorados es probable que presente daños irreparables en un movimiento de tierras.

Tabla 25. Clasificación de la vulnerabilidad del estado de conservación.

Clasificación A	Clasificación B	Clasificación C
Edificio cuyas columnas, vigas losas y elementos de mampostería, no se encuentran fisuradas. No hay rajaduras en paredes que induzcan a pensar en asentamientos del suelo.	Edificio que no se clasifica como A o C	Más del 30% de los elementos principales se encuentran fisurados. Lo cual puede ser producido por la cimentación del edificio

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML
Ingenieros Civiles



HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



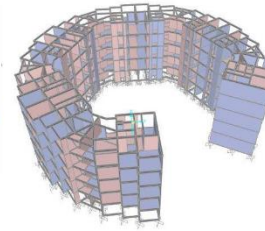
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Resultados del índice de vulnerabilidad.

Tabla 1. Parámetros del método del índice de vulnerabilidad original.

PARÁMETRO	CLASE Ki			Wi
	A	B	C	
1. Organización del sistema resistente	0	6	12	1
2. Calidad del sistema resistente	0	6	12	0,5
3. Cálculo de la Resistencia Convencional	0	11	22	1
4. Influencia del terreno y la cimentación	0	2	4	0,5
5. Losas	0	3	6	1
6. Configuración en planta	0	3	6	0,5
7. Configuración en elevación	0	3	6	1
8. Conexiones elementos críticos	0	3	6	0,75
9. Elementos con baja ductilidad	0	3	6	1
10. Elementos no estructurales	0	4	10	0,25
11. Estado de conservación	0	10	20	1

Resultado de índice de vulnerabilidad =17

Tabla 3. Clasificación del índice de vulnerabilidad.

Clasificación del índice de vulnerabilidad	A	0-30	Estructura segura
	B	31-60	Estructura medianamente segura
	C	61-90	Estructura vulnerable

El índice de vulnerabilidad nos arroja que la estructura es segura según los parámetros observados y obtenido por medio de ensayos de materialización en la estructura es recomendable realizar un modelo matemático para su comprobación.

Debe calificarse el estado del sistema estructural de una manera totalmente cualitativa con base en la calidad del diseño y construcción de la estructura original y en su estado actual. Esta calificación se debe realizar de la manera prescrita a continuación, y para el presente proyecto, se calificará cada uno de los sectores de la estructura por separado. La calificación se dará por medio de la matriz de vulnerabilidad del informe técnico la cual es buena.



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



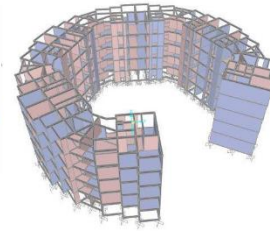
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Calidad del diseño y la construcción de la estructura original:

Esta calificación se define en términos de la mejor tecnología existente en la época en que se construyó la edificación. Al respecto se puede utilizar información como: registros de interventoría de la construcción y ensayos realizados especialmente para ello. Dentro de la calificación debe tenerse en cuenta el potencial de mal comportamiento de la edificación debido a distribución irregular de la masa o la rigidez, ausencia de diafragmas, anclajes, amarres y otros elementos necesarios para garantizar un buen comportamiento de ella ante

las distintas solicitaciones. La calidad del diseño y la construcción de la estructura original deben calificarse como buena, regular o mala.

CALIFICACION DE CALIDAD DEL DISEÑO ES BUENA

Estado de la Estructura:

Debe hacerse una calificación del estado actual de la estructura de la edificación, basada en aspectos tales como: sismos que la puedan haber afectado, fisuración por cambios de temperatura, corrosión de las armaduras, asentamientos diferenciales, reformas, deflexiones excesivas, estado de elementos de unión y otros aspectos que permitan determinar su estado actual. El estado de la estructura existente debe calificarse como bueno, regular o malo.

CALIFICACION DE ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENA

HML®
Ingenieros Civiles

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



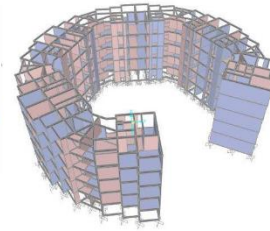
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



ETAPA 4 — DEBEN DETERMINARSE UNAS SOLICITACIONES EQUIVALENTES

NSR-10 — Capítulo A.2 — Zonas de amenaza sísmica y movimientos sísmicos de diseño

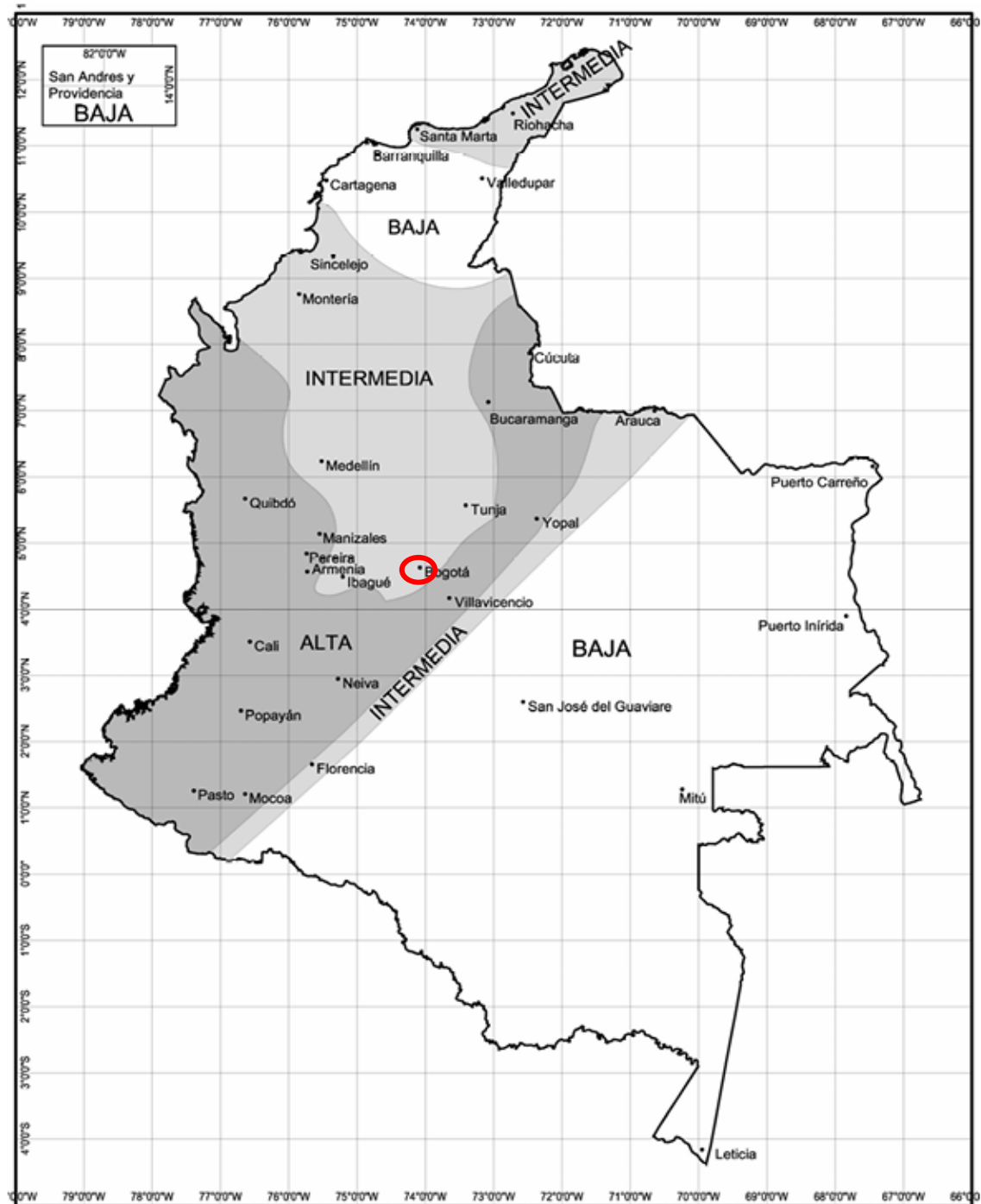


Figura A.2.3-1 — Zonas de Amenaza Sísmica aplicable a edificaciones para la NSR-10 en función de A_a y A_v

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles

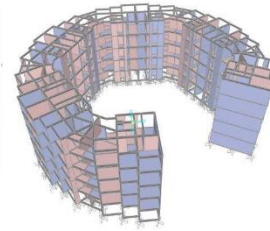


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



A.2.5.1.2 — Grupo III — Edificaciones de atención a la comunidad — Este grupo comprende aquellas edificaciones, y sus accesos, que son indispensables después de un temblor para atender la emergencia y preservar la salud y la seguridad de las personas, exceptuando las incluidas en el grupo IV. Este grupo debe incluir:

- (a) Estaciones de bomberos, defensa civil, policía, cuarteles de las fuerzas armadas, y sedes de las oficinas de prevención y atención de desastres,
- (b) Garajes de vehículos de emergencia,
- (c) Estructuras y equipos de centros de atención de emergencias,
- (d) Guarderías, escuelas, colegios, universidades y otros centros de enseñanza,
- (e) Aquellas del grupo II para las que el propietario desee contar con seguridad adicional, y
- (f) Aquellas otras que la administración municipal, distrital, departamental o nacional designe como tales.

Tabla A.2.5-1
Valores del coeficiente de importancia, I

Grupo de Uso	Coeficiente de Importancia, I
IV	1.50
III	1.25
II	1.10
I	1.00

Coeficiente de capacidad de disipación de energía

El coeficiente de disipación de energía depende del sistema estructural de la edificación, por lo cual se definirá un valor de R por cada sistema estructural diferente.

Pórticos resistentes a momentos

Para un sistema estructural de pórticos de concretos resistentes a momento, el reglamento NSR-10 propone valores de R_o dependiendo del grado de disipación de energía de la estructura. Aunque estos valores corresponden a estructuras nuevas, son una buena referencia para definir el coeficiente para una edificación existente.

La tabla A-3.3 del NSR-10 presenta los siguientes valores de R_o :

C. SISTEMA DE PÓRTECO RESISTENTE A MOMENTOS		Valor R_o (Nota 2)	Valor R_o (Nota 4)	zonas de amenaza sísmica					
Sistema resistencia sísmica (fuerzas horizontales)	Sistema resistencia para cargas verticales			Alta		Intermedia		baja	
				uso permit	altura máx.	uso permit	altura máx.	uso permit	altura máx.
1. Pórticos resistentes a momentos con capacidad especial de disipación de energía (DES)									
a. De concreto (DES)	el mismo	7.0	3.0	si	sin límite	si	sin límite	si	sin límite
b. De acero (DES)	el mismo	7.0 (Nota-3)	3.0	si	sin límite	si	sin límite	si	sin límite
c. Mixtos	Pórticos de acero o mixtos resistentes o no a momentos	7.0	3.0	si	sin límite	si	sin límite	si	sin límite
d. De acero con cerchas dúctiles (DES)	Pórticos de acero resistentes o no a momentos	6.0	3.0	si	30 m	si	45 m	si	sin límite
2. Pórticos resistentes a momentos con capacidad moderada de disipación de energía (DMO)									
a. De concreto (DMO)	el mismo	5.0	3.0	no se permite		si	sin límite	si	sin límite
b. De acero (DMO)	el mismo	5.0 (Nota-3)	3.0	no se permite		si	sin límite	si	sin límite
c. Mixtos con conexiones rígidas (DMO)	Pórticos de acero o mixtos resistentes o no a momentos	5.0	3.0	no se permite		si	sin límite	si	sin límite
3. Pórticos resistentes a momentos con capacidad limitada de disipación de energía (DMi)									
a. De concreto (DMi)	el mismo	2.5	3.0	no se permite		no se permite		si	sin límite
b. De acero (DMi)	el mismo	3.0	2.5	no se permite		no se permite		si	sin límite
c. Mixtos con conexiones totalmente restringidas a momento (DMi)	Pórticos de acero o mixtos resistentes o no a momentos	3.0	3.0	no se permite		no se permite		si	sin límite
d. Mixtos con conexiones parcialmente restringidas a momento	Pórticos de acero o mixtos resistentes o no a momentos	6.0	3.0	no se permite		si	30 m	si	50 m
e. De acero con cerchas no dúctiles	el mismo	1.5	1.5	no se permite (nota 5)		no se permite (nota 5)		si	12 m
f. De acero con perfiles de lámina doblada en frío y perfiles tubulares estructurales PTE que no cumplen los requisitos de F-2.2.4 para perfiles no esbeltos (nota 6)	el mismo	1.5	1.5	no se permite (nota 5)		no se permite (nota 5)		si	sin límite
g. Otras estructuras de celosía tales como vigas y cerchas									
No se pueden usar como parte del sistema de resistencia sísmica, a no ser que tengan conexiones rígidas a columnas, en cuyo caso serán tratadas como pórticos de celosía									
4. Pórticos losa-columna (incluye reticular celular)									
a. De concreto con capacidad moderada de disipación de energía (DMO)	el mismo	2.5	3.0	no se permite		si	15 m	si	21 m
b. De concreto con capacidad mínima de disipación de energía (DMi)	el mismo	1.5	3.0	no se permite		no se permite		si	15 m

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles

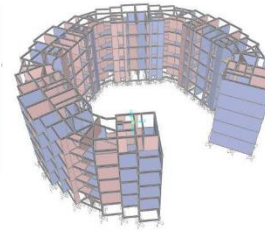


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

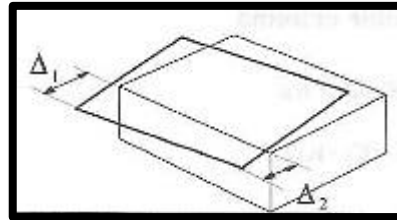
HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



ANALISIS DE IREGULARIDADES.

Irregularidad torsional



Sentido Y

$$1.4 \left(\frac{\Delta_1 + \Delta_2}{2} \right) \geq \Delta_1 > 1.2 \left(\frac{\Delta_1 + \Delta_2}{2} \right)$$

$$\Delta_1 = 0.025 \quad \Delta_2 = 0.031$$

$$0.0378 > 0.023 > 0.0324$$

No presenta irregularidad extrema

Sentido X

$$1.4 \left(\frac{\Delta_1 + \Delta_2}{2} \right) \geq \Delta_1 > 1.2 \left(\frac{\Delta_1 + \Delta_2}{2} \right)$$

$$\Delta_1 = 0.034 \quad \Delta_2 = 0.034$$

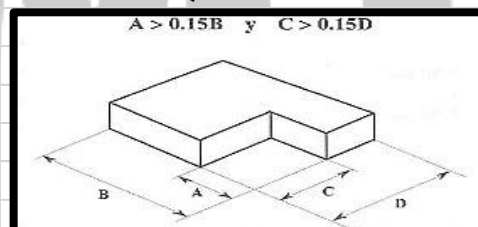
$$0.0343 > 0.03 > 0.003$$

No presenta irregularidad extrema

➤ Retrocesos en las esquinas

RETROCESOS EN LAS ESQUINAS

A	1.03
B	19.8
C	4.2
D	8.84
COND 1 $A > 0.15B$	NO CUMPLE
COND 2 $C > 0.15D$	CUMPLE



No presenta retrocesos en las esquinas considerables





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



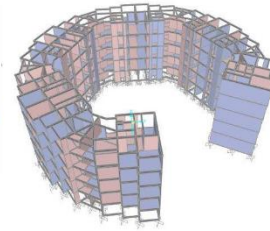
HMLINGENIEROS



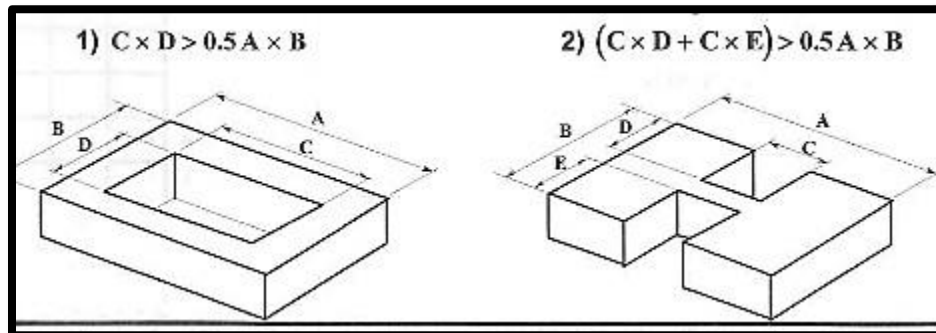
HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1

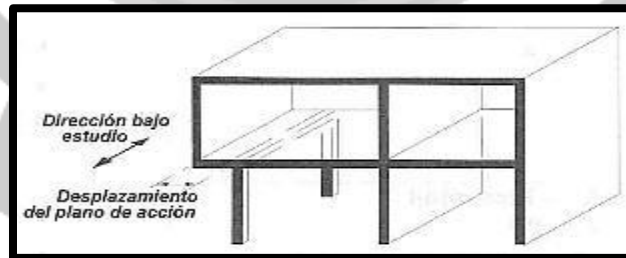


- Irregularidad en el diafragma



NO PRESENTA VACIOS EN LA CONSTRUCCION POR LO TANTO NO TIENE IRREGULARIDAD. $\phi_p = 1.00$.

- Desplazamiento de los planos de acción



La estructura no contempla desplazamiento de los planos de acción, Por lo tanto, no presenta irregularidad, $\phi_p = 1.00$.

Sistemas no paralelos



La estructura no contempla sistemas no paralelos, Por lo tanto, no presenta irregularidad, $\phi_p = 1.00$.

- Piso flexible

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



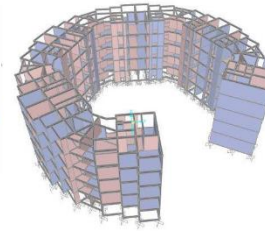
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



<p>Tipo 1aA — Piso flexible $\phi_a = 0.9$ $0.60 \text{ Rigidez } K_D \leq \text{Rigidez } K_C < 0.70 \text{ Rigidez } K_D$ 0 $0.70 (K_D + K_E + K_F) / 3 \leq \text{Rigidez } K_C < 0.80 (K_D + K_E + K_F) / 3$</p>	
<p>Tipo 1bA — Piso flexible extremo $\phi_a = 0.8$ $\text{Rigidez } K_C < 0.60 \text{ Rigidez } K_D$ 0 $\text{Rigidez } K_C < 0.70 (K_D + K_E + K_F) / 3$</p>	

La estructura no contempla pisos flexibles, Por lo tanto no presenta irregularidad, $\phi_p = 1.00$.

➤ Distribución de masa

<p>Tipo 2A — Distribución masa — $\phi_a = 0.9$ $m_D > 1.50 m_E$ 0 $m_D > 1.50 m_C$</p>	
---	--

La estructura no contempla una masa mayor a 150% entre un piso a otro, Por lo tanto no presenta irregularidad, $\phi_p = 1.00$.

➤ Geométrica

<p>Tipo 3A — Geométrica — $\phi_a = 0.9$ $a > 1.30 b$</p>	
--	--

La estructura no contempla un cambio geométrico, Por lo tanto presenta irregularidad, $\phi_p = 1.00$.

➤ Desplazamiento dentro del plano de acción

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
 Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



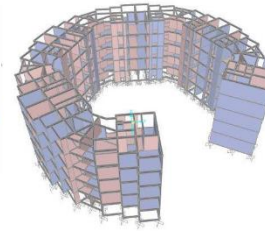
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Tipo 4A — Desplazamiento dentro del plano de acción — $\phi_a = 0.8$

$$h > a$$



La estructura no contempla desplazamiento dentro de los planos de acción, Por lo tanto no presenta irregularidad, $\phi_p = 1.00$.

➤ Piso débil

Tipo 5aA — Piso débil

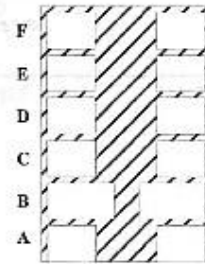
$$\phi_a = 0.9$$

$$0.65 \text{ Resist. Piso C} \leq \text{Resist. Piso B} < 0.80 \text{ Resist. Piso C}$$

Tipo 5bA — Piso débil extremo

$$\phi_a = 0.8$$

$$\text{Resistencia Piso B} < 0.65 \text{ Resistencia Piso C}$$



La estructura no contempla piso débil, Por lo tanto no presenta irregularidad, $\phi_p = 1.00$.

IRREGULARIDADES PRESENTES EN LA ESTRUCTURA

FACTOR DE IRREGULARIDAD EN PLANTA ϕ_p	1.00
Irregularidad Tipo 1aP - Irregularidad torsional	1.00
Irregularidad Tipo 1bP - Irregularidad torsional extrema	1.00
Irregularidad Tipo 2P - Retrocesos en las esquinas	1.00
Irregularidad Tipo 3P - Irregularidad en el diafragma	1.00
Irregularidad Tipo 4P - Desplazamiento de los planos de acción	1.00
Irregularidad Tipo 5P - Sistemas no paralelos	1.00

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



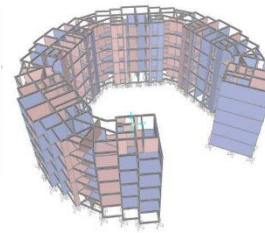
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



FACTOR DE IRREGULARIDAD EN ALTURA ϕ_a	1.00
Irregularidad Tipo 1aA - Piso flexible	1.00
Irregularidad Tipo 1bA - Piso flexible extremo	1.00
Irregularidad Tipo 2A - Distribución masa	1.00
Irregularidad Tipo 3A - Geométrica	1.00
Irregularidad Tipo 4A - Desplazamiento dentro del plano de acción	1.00
Irregularidad Tipo 5aA - Piso débil	1.00
Irregularidad Tipo 5bA - Piso débil extremo	1.00
FACTOR DE IRREGULARIDAD POR AUSENCIA DE REDUNDANCIA ϕ_r	1.00

El valor de R_o para, DMO es de 5.0 Para escoger alguno de estos dos valores, se debe entonces definir a que capacidad de disipación podría tener la estructura.

Lo anterior se logra analizando la cantidad y distribución del refuerzo de las columnas y compararlo con los requisitos mínimos dados por el reglamento NSR-10 para un sistema de pórticos con capacidad de disipación especial de energía (DES), dada su ubicación geográfica. Si estos requisitos no se cumpliesen, se chequea los requisitos para un sistema estructural DMO y si no cumpliesen el sistema estructural se clasificaría DMI.

Los requisitos relevantes plasmados en el capítulo C.21 del NSR-10 para columnas pertenecientes a pórticos de concreto con capacidad de disipación especial de energía (DMO).

Durante la exploración realizada sobre los elementos de la estructura, se realizó el escaneo del acero de refuerzo en distintas zonas de elementos estratégicos, con lo cual se puede deducir un grado de disipación de energía asimilable al de la norma NSR-10. JRC ingeniería escoge un grado moderado de disipación (DMO) para los pórticos de concreto. Según lo argumentado anteriormente, se escoge un factor R_o equivalente al grado de disipación especial de energía (DES):

- Estructural

$R = R_o * \phi_a * \phi_p * \phi_r$ Dónde:

$R_o = 5.0$

ϕ_a = irregularidad en altura = 1.0 ϕ_p = irregularidad en planta = 1.0

ϕ_r = irregularidad por ausencia de redundancia = 1.0 Luego

$R = 5.0 * 1.0 * 1.0 * 1.0$

$R = 5.00$

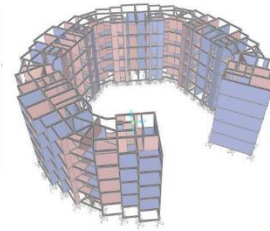
En este numeral se describen las principales cargas y criterios de cargas usadas para el análisis de la estructura, de acuerdo con el Título B de las NSR-10.

Las cargas para el análisis y verificaciones del diseño estructural corresponden al peso propio de los elementos y sobre cargas permanentes, de esta forma se tiene

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML
Ingenieros Civiles



PROYECTO: JARDIN CHAMINADE
ANÁLISIS DINÁMICO (CON MICROZONIFICACION)

PARAMETROS SISMICOS

Municipio:	Bogotá D.C.	Grupo de uso de la edificación:	III
Zona de amenaza sísmica:	Intermedia	Coefficiente de importancia, I:	1.25
Microzonificación sísmica:	PIEDEMONTE C	Coefficiente de importancia para verificación de derivas según A.6.2.1.2 NSR-10, I:	1.00

COEFICIENTES ESPECTRALES DE DISEÑO

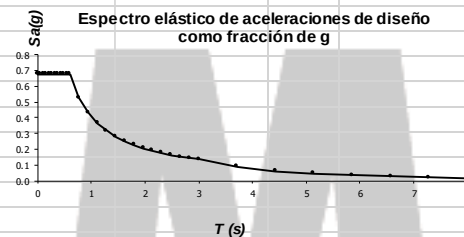
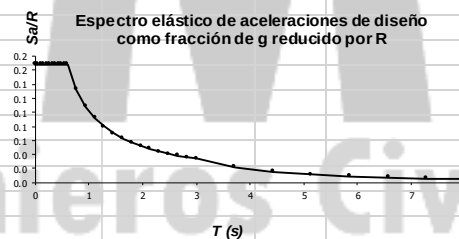
F_a:	1.80	T_L:	3.00
F_v:	1.70	A₀:	0.24
T_c:	0.60	A_a:	0.15
		A_v:	0.20

DETERMINACIÓN COEFICIENTE DE CAPACIDAD DE DISIPACIÓN DE ENERGÍA

Sistema estructural:	Pórticos en concreto reforzado
Capacidad de disipar energía:	Moderada
Valor R ₀ :	5.00
Irregularidad en planta ϕ_p : (1bP)	1.00
Irregularidad en altura ϕ_a :	1.00
Irregularidad por ausencia de redundancia ϕ_r :	1.00
Valor para ser empleado en el diseño R:	5.00

ESPECTRO ELÁSTICO DE ACELERACIONES DE DISEÑO COMO FRACCIÓN DE g

DERIVAS	
T (s)	S _a (g)
0.00	0.68
0.05	0.68
0.11	0.68
0.16	0.68
0.22	0.68
0.27	0.68
0.33	0.68
0.38	0.68
0.44	0.68
0.49	0.68
0.55	0.68
0.60	0.68
0.77	0.53
0.94	0.43
1.11	0.37
1.29	0.32
1.46	0.28
1.63	0.25
1.80	0.23
1.97	0.21
2.14	0.19
2.31	0.18
2.49	0.16
2.66	0.15
2.83	0.14
3.00	0.14
3.71	0.09
4.43	0.06
5.14	0.05
5.86	0.04
6.57	0.03
7.29	0.02
8.00	0.02



DISEÑO	
T (s)	S _a /R (g)
0.0000	0.169
0.0545	0.169
0.1091	0.169
0.1636	0.169
0.2182	0.169
0.2727	0.169
0.3273	0.169
0.3818	0.169
0.4364	0.169
0.4909	0.169
0.5455	0.169
0.6000	0.169
0.7714	0.132
0.9429	0.108
1.1143	0.092
1.2857	0.079
1.4571	0.070
1.6286	0.063
1.8000	0.057
1.9714	0.052
2.1429	0.048
2.3143	0.044
2.4857	0.041
2.6571	0.038
2.8286	0.036
3.0000	0.034
3.7143	0.022
4.4286	0.016
5.1429	0.012
5.8571	0.009
6.5714	0.007
7.2857	0.006
8.0000	0.005

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL



HML®
Ingenieros Civiles

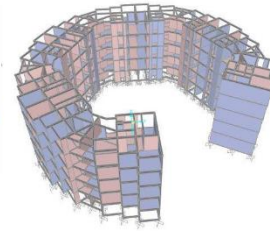


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



AVALUO DE CARGAS

CARGAS MUERTAS

La carga muerta cubre todas las cargas de elementos permanentes de construcción incluyendo su estructura, los muros, pisos, cubiertas, cielos razos, escaleras, equipos fijos, y todas aquellas cargas que no son causadas por la ocupación y uso de la edificación.

CARGAS MUERTAS DE ENTRE PISO			
INCLUIDO EN EL PROGRAMA			
PESO PROPIO			
LOSA SUPERIOR	0.05 m	2400 kg/m3	120 kg/m2
PESO VIGUETA	0.035 m	2400 kg/m3	84 kg/m2
AFINADO	0.03 m	2300 kg/m3	69 kg/m2
PESO ACABADO PISO			110 kg/m2
PESO ACABADO TECHO			50 kg/m2
DUCTOS			20 kg/m2
MUROS			250 kg/m2
TOTAL			703 kg/m2
CARGA DE VIGUETA			492.1 kg/m
CARGA DE VIGA DE RIGIDEZ			984.2 kg/m
CARGAS VIVAS DE ENTRE PISO PISO 2			
SALONES DE CLASE			200 kg/m2
CORREDORES Y ESCALERAS			500 kg/m2
SALONES DE LECTURA			200 kg/m2
CARGAS VIVAS DE ENTRE PISO PISO 3			
OFICINAS			200 kg/m2
CARGAS MUERTAS DE CUBIERTA			
PESO PROPIO	INCLUIDO EN EL PROGRAMA		
EN PERFILERIA METALICA	50	kg/m2	
CUBIERTA EN TEJA ARQUITECTONICA	6	kg/m2	
TOTAL	56	kg/m2	
CARGAS VIVAS DE CUBIERTA			
estructura metálica o de madera con imposibilidad física de verse sometidas a cargas superiores a la aquí estipulada			50 kg/m2

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



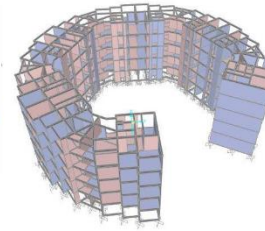
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Definiciones de Carga

Las cargas utilizadas para el análisis de la estructura son:

D: Cargas muertas en el sistema.

L: Cargas vivas en el sistema (Cargas Teóricas Según Código de Construcción).

Qxx: Fuerza sísmica en dirección X usando un análisis Modal-Espectral

Qyy: Fuerza sísmica en dirección Y usando un análisis Modal-Espectral

Sismo: SRSS (Qxx; Qyy) – Raíz Cuadrada de la Suma de los Cuadrados de los efectos de los casos de carga Qxx y Qyy. Internamente el programa toma en cuenta la dirección del sismo (positiva y negativa con respecto a los ejes X y Y).

R: Coeficiente de capacidad de Disipación de Energía

Combinaciones para la revisión de los elementos

1.4D

1.2D+1.6L

1.2D+0.5W

1.2D+1.0L+1.0 Sx dis+0.3 sy
dis

1.2D+1.0L+0.3 Sx dis+1.0 sy
dis

1.0D+0.3 Sx dis+1.0 sy dis

1.0D+1.0 Sx dis+0.3 sy dis

ENVOLVENTE

Combinaciones para condiciones de servicio y revisión de cimentación:

1.2D+1.0L+1.0 Sx der+0.3 sy
der

1.2D+1.0L+0.3 Sx der+1.0 sy

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



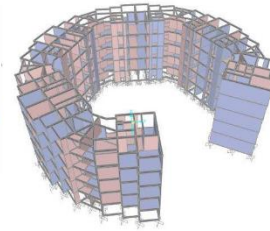
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Etapa 5: Análisis Elástico de la estructura

A continuación, se describe la metodología utilizada para realizar el análisis de la estructura de la planta de concreto:

Normas Aplicables

En la totalidad del análisis y diseño se aplicarán los criterios y recomendaciones que se ajusten a cada caso, según las siguientes normas:

- *NSR-10, Reglamento Colombiano de Construcción Sismo-Resistente.* Ley 400 de 1997 (Modificada Ley 1229 de 2008), Decreto 926 del 19 de marzo de 2010.
- *IBC 2009. Internacional Building Code.*
- *ASCE/SEI 7-10. Minimum Designn Loads for Buildings and Other Structures.*
- *ACI 318-11. American Concrete Institute.*
- *Normas ASTM para ensayos y materiales. American Society for Testing and Materials.*

Especificaciones de los Materiales

Sobre la etapa 2 en los ensayos no destructivos se hace un análisis con ensayos no destructivos de los componentes de la estructura.

Estructura

- Las columnas tienen una resistencia aproximada de 24 MPa.
- Las vigas tienen una resistencia aproximada de 24 MPa.
- La cimentación tiene una resistencia aproximada de 24 Mpa

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



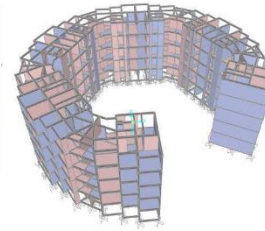
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



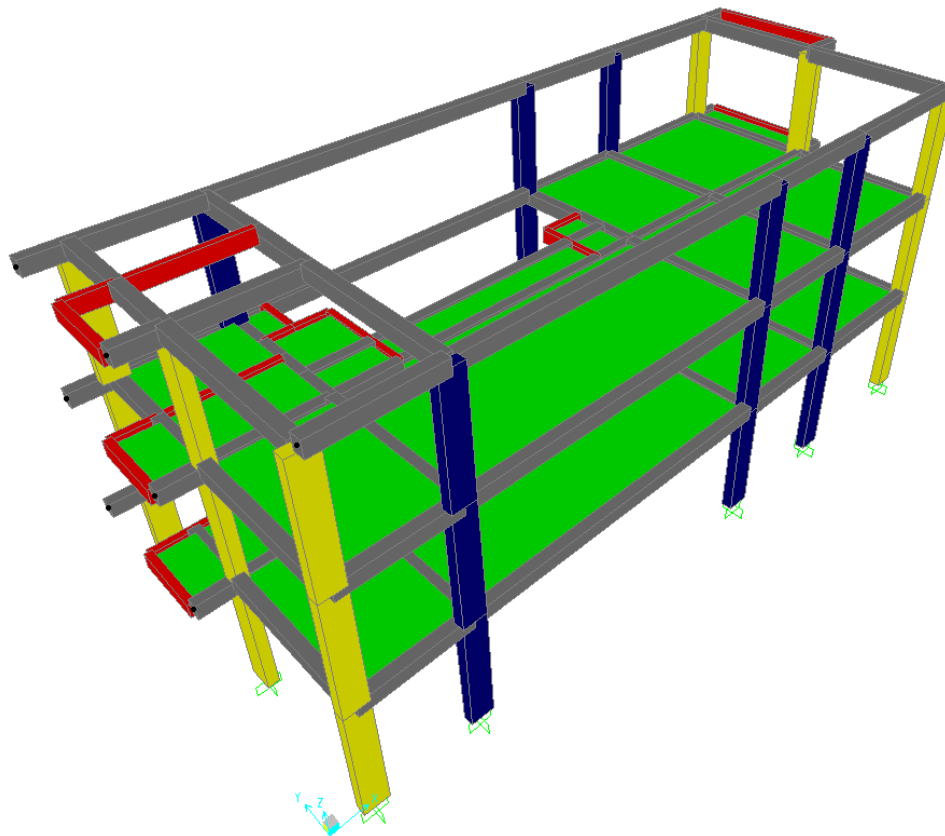
Criterios para el Análisis y Diseño de las Estructuras

Las estructuras se modelarán y se analizarán mediante el programa de análisis estructural por elementos SAP 2000, por medio de elementos tipo frame y tipo shell, teniendo en cuenta todas las disposiciones geométricas y de cargas del proyecto, así como los requisitos según la gobernabilidad estructural y según las normas aplicables.

Las combinaciones de carga se consultan en el Reglamento Colombiano de Construcción Sismo-Resistente NSR-10, título B.

El diseño estructural se hará para el caso más crítico de los resultados de todas y cada una de las combinaciones de carga estudiadas. Para las vigas, esto significa los máximos, ambos negativo y positivo, pero para columnas y cimentaciones, es necesario considerar cada una de las combinaciones para obtener las parejas de carga axial y momento.

A continuación, se presentan algunas imágenes del modelo estructural realizado en el software:



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



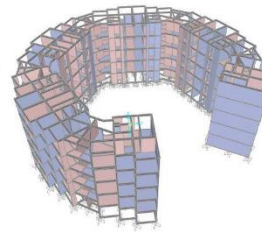
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Etapa 6: Resistencia Existente de los Elementos

Según el numeral A.10.4.3.3 del Reglamento, la resistencia existente de los elementos de la estructura, **N_{ex}**, debe ser determinada por el ingeniero que hace la evaluación con base en la información disponible y utilizando su mejor criterio y experiencia.

La resistencia se puede definir como:

- El nivel de fuerza o esfuerzo al cual el elemento deja de responder en el rango elástico,
- El nivel al cual los materiales frágiles llegan a su resistencia máxima,
- El nivel al cual los materiales dúctiles inician su fluencia.

En general, la resistencia existente corresponde a los valores que se obtienen para cada material estructural al aplicar los modelos de resistencia que prescribe el reglamento en los títulos correspondientes.

Etapa 7: Resistencia Efectiva de la Estructura

Se debe obtener una resistencia efectiva de la estructura, a partir de la resistencia existente, afectándola por dos coeficientes de reducción de resistencia obtenidos de los resultados de la calificación llevada a cabo en la Etapa 3.

La resistencia efectiva **N_{ef}** de los elementos, o de la estructura en general, debe evaluarse como el producto de la resistencia existente **N_{ex}** multiplicada por los coeficientes de reducción de resistencia ϕ_c y ϕ_e , así:

$$N_{ef} = \phi_c \phi_e N_{ex}$$

Donde ϕ_c y ϕ_e se les asigna un valor dado en la tabla A.10.4-1, dependiendo de la calificación de la calidad y estado de la estructura definidas en A.10.2.2.1 y A.10.2.2.2.

Tabla 3 Valores de ϕ_c y ϕ_e

	Calidad del diseño y la construcción, o del estado de la edificación		
	Buena	Regular	Mala
ϕ_c o ϕ_e	1.0	0.8	0.6

Para el presente proyecto se utilizará 1 para los coeficientes de reducción. En base a lo determinado en la matriz de vulnerabilidad.



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



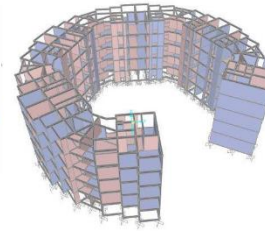
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Etapa 8: determinación de los Índices de Sobre esfuerzo de los elementos

Con el fin de realizar el estudio de la estructura existente se debe determinar si la edificación actual está en capacidad de resistir y comportarse de acuerdo a lo establecido en la NSR-10. De acuerdo con lo anterior y con el resultado del análisis, se obtienen los diferentes parámetros con los cuales se califica el grado de vulnerabilidad por medio del cálculo de la relación entre la demanda y capacidad de la estructura, lo cual se define como la evaluación de los índices de sobre esfuerzo que se mencionan enseguida.

El índice de sobre esfuerzo de los elementos se refiere al índice de sobre esfuerzo de cada uno de los elementos estructurales individuales. Dicho índice se calcula comparando la resistencia efectiva que posee el elemento actual contra los nuevos esfuerzos que produce la aplicación de la fuerza sísmica bajo los criterios de las normas vigentes.

De manera práctica se tiene que, si al dividir el esfuerzo actuante por la resistencia efectiva del elemento se obtiene un índice que supera la unidad, significa que a dicho elemento le hace falta determinada cantidad de resistencia para absorber satisfactoriamente las nuevas solicitudes.

A continuación, se presentan los índices de sobre esfuerzo, analizando dos situaciones de carga diferentes: La primera combinación de cargas, tiene en cuenta las condiciones reales de servicio que presenta la estructura, para lo cual se combina la carga muerta con la carga viva, sin incluir los efectos de posibles sismos. El segundo chequeo corresponde a la situación en la que se encuentran los elementos cuando los sometemos a las cargas de diseño exigidas por el reglamento actual, donde se incluyen los efectos sísmicos:

El índice de sobre esfuerzo se determina según la nsr-10 como el cociente entre las solicitudes mayoradas y la resistencia efectiva del elemento, para evaluar resistencia de los elementos para soportar cargas sin colapsar. Para calcular este parámetro o índice primero se evalúa la estructura con respecto a calidad de diseño y estado de la edificación, para extraer los coeficientes ϕ_c y ϕ_e , para el caso del proyecto se califica como “Buena” donde ambos coeficientes equivalen a 1.0 según la NSR10 Tabla A-10.4-1.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



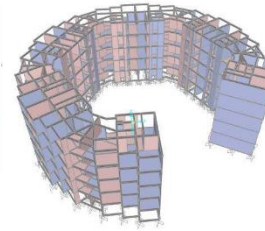
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



ÍNDICES DE SOBRE ESFUERZO

A.10.4.3.4 — Resistencia efectiva — La resistencia efectiva N_{ef} de los elementos, o de la estructura en general, debe evaluarse como el producto de la resistencia existente N_{ex} , multiplicada por los coeficientes de reducción de resistencia ϕ_c y ϕ_e , así:

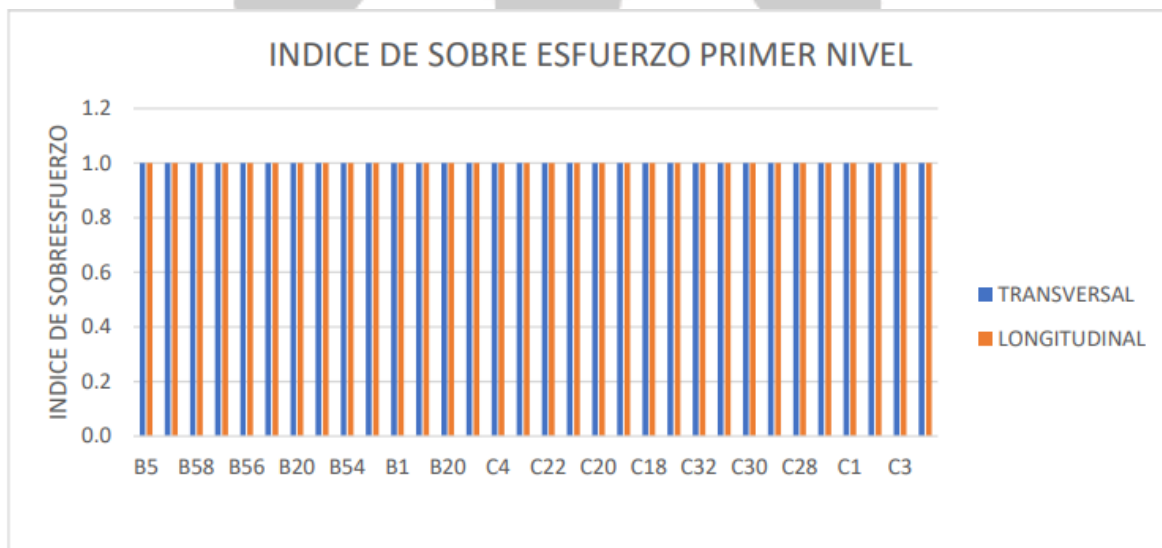
$$N_{ef} = \phi_c \phi_e N_{ex} \quad (A.10-1)$$

donde a ϕ_c y ϕ_e se les asigna el valor dado en la Tabla A.10.4-1, dependiendo de la calificación de la calidad y estado de la estructura definidas en A.10.2.2.1 y A.10.2.2.2.

Tabla A.10.4-1
Valores de ϕ_c y ϕ_e

	Calidad del diseño y la construcción, o del estado de la edificación		
	Buena	Regular	Mala
ϕ_c o ϕ_e	1.0	0.8	0.6

Se realiza la revisión a cortante de las columnas, de acuerdo al refuerzo transversal encontrado en la edificación, que corresponde a refuerzo #3 separado cada 15cm en promedio.





HML
Ingenieros Civiles

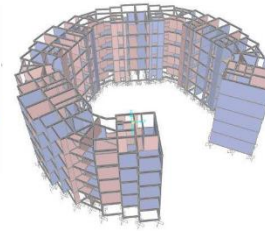


HML INGENIERIA

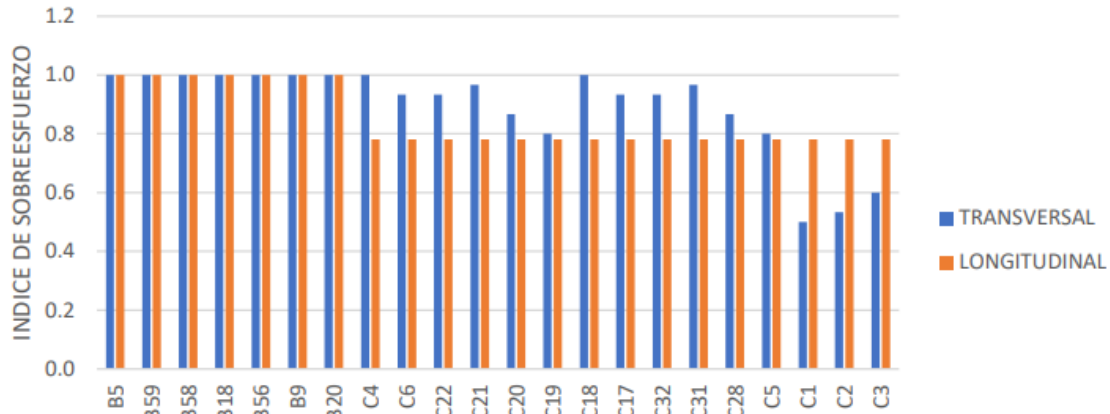
HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

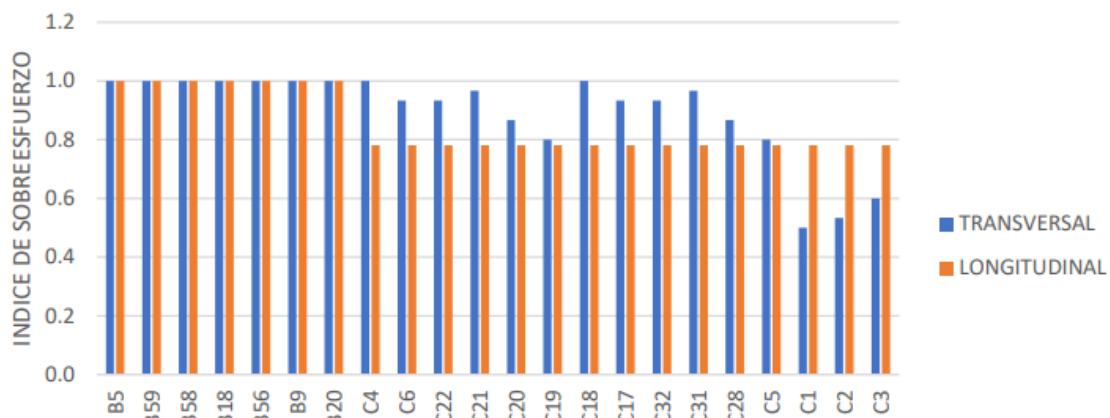
@HMLINGENIEROSC1



INDICE DE SOBRE ESFUERZO SEGUNDO NIVEL



INDICE DE SOBRE ESFUERZO TERCER NIVEL



Sobreesfuerzo		
Nivel	Promedio	Maximo
tercer	0,87	1
segundo	0,87	1
primero	1	1

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

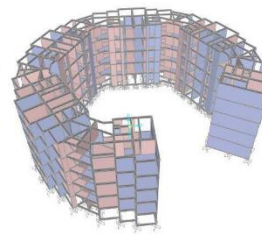


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



Etapa 9: Utilizando los desplazamientos horizontales obtenidos en el análisis

obtenerse las derivas de la estructura.

TABLE: Joint Displacements					
Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1	U2
Text	Text	Text	Text	cm	cm
12	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
12	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
13	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
13	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
14	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
14	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
15	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
15	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
16	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
16	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
17	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
17	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
18	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
18	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
19	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
19	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
20	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
20	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
21	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
21	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
34	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
34	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
36	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
36	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
37	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
37	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
38	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0	0
38	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0	0
39	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0,393753	0,120356
39	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0,012262	0,401118
40	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0,393753	0,047854
40	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0,012262	0,453503
41	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0,965796	0,315683
41	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0,017627	1,12217
42	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		0,965796	0,108399
42	ESPEC DER Y	LinRespSpec Max		0,017627	1,220844
43	ESPEC DER X	LinRespSpec Max		1,331	0,44609

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

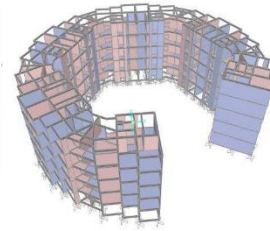


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



43	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,023821	1,677983
44	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,331	0,137551
44	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,023821	1,80411
45	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0	0
45	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0	0
46	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0	0
46	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0	0
47	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,308652	0,120356
47	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,034362	0,401118
48	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,308652	0,047854
48	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,034362	0,453503
49	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,752084	0,315683
49	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,073448	1,12217
50	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,752084	0,108399
50	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,073448	1,220844
51	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,039079	0,44609
51	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,099528	1,677983
52	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,039079	0,137551
52	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,099528	1,80411
144	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,304146	0,19001
144	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,03732	0,379533
145	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,304146	0,203585
145	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,03732	0,503957
146	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,19001
146	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,379533
147	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,203585
147	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,503957
148	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,400259	0,171373
148	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,015022	0,385273
149	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,400259	0,184942
149	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,015022	0,497907
150	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,304146	0,171373
150	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,03732	0,385273
151	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,400259	0,120356
151	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,015022	0,401118
152	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,304146	0,120356
152	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,03732	0,401118
153	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,400259	0,047854
153	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,015022	0,453503
154	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,304146	0,047854

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

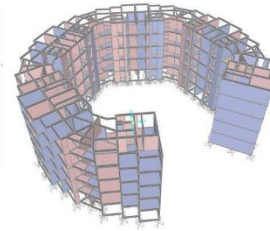


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



154	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,03732	0,453503
155	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,400259	0,109628
155	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,015022	0,47354
156	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,304146	0,109628
156	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,03732	0,47354
157	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,304146	0,184942
157	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,03732	0,497907
158	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,32523	0,19001
158	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,024366	0,379533
159	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,32523	0,120356
159	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,024366	0,401118
160	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,304146	0,106424
160	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,03732	0,40548
161	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,316806	0,106424
161	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,029291	0,40548
162	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,316806	0,120356
162	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,029291	0,401118
163	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,316806	0,088913
163	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,029291	0,410989
164	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,088913
164	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,410989
165	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,33472	0,120356
165	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,019145	0,401118
166	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,33472	0,047854
166	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,019145	0,453503
167	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,026785
167	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,446399
168	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,32523	0,026785
168	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,024366	0,446399
169	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,32523	0,047854
169	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,024366	0,453503
170	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,171373
170	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,385273
171	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,120356
171	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,401118
172	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,047854
172	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,453503
173	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,109628
173	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,47354
174	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,346915	0,184942

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

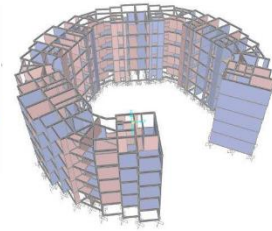


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



174	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,01294	0,497907
175	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,32523	0,171373
175	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,024366	0,385273
176	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,33472	0,088913
176	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,019145	0,410989
177	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,33472	0,026785
177	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,019145	0,446399
178	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,740866	0,490745
178	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,079085	1,081315
179	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,740866	0,498983
179	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,079085	1,315558
180	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,490745
180	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,081315
181	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,498983
181	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,315558
182	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,982194	0,443903
182	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,022276	1,092196
183	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,982194	0,452137
183	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,022276	1,30421
184	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,740866	0,443903
184	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,079085	1,092196
185	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,982194	0,315683
185	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,022276	1,12217
186	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,740866	0,315683
186	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,079085	1,12217
187	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,982194	0,108399
187	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,022276	1,220844
188	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,740866	0,108399
188	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,079085	1,220844
189	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,982194	0,262962
189	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,022276	1,258482
190	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,740866	0,262962
190	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,079085	1,258482
191	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,740866	0,452137
191	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,079085	1,30421
192	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,7935	0,490745
192	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,054384	1,081315
193	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,7935	0,315683
193	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,054384	1,12217
194	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,740866	0,28067

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

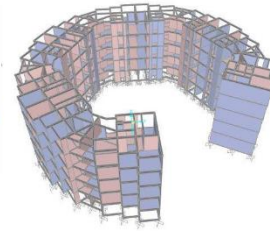


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

194	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,079085	1,130409
195	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,77243	0,28067
195	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,06378	1,130409
196	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,77243	0,315683
196	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,06378	1,12217
197	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,77243	0,236663
197	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,06378	1,140806
198	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,236663
198	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,140806
199	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,817284	0,315683
199	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,044403	1,12217
200	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,817284	0,108399
200	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,044403	1,220844
201	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,057154
201	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,207489
202	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,7935	0,057154
202	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,054384	1,207489
203	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,7935	0,108399
203	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,054384	1,220844
204	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,443903
204	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,092196
205	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,315683
205	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,12217
206	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,108399
206	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,220844
207	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,262962
207	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,258482
208	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,847901	0,452137
208	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,032444	1,30421
209	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,7935	0,443903
209	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,054384	1,092196
210	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,817284	0,236663
210	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,044403	1,140806
211	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,817284	0,057154
211	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,044403	1,207489
212	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,023769	0,686164
212	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,106946	1,625888
213	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,023769	0,67195
213	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,106946	1,925557
214	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,169902	0,686164

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



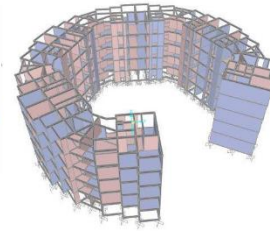
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

214	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,045813	1,625888
215	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,169902	0,67195
215	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,045813	1,925557
216	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,353417	0,621922
216	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,029335	1,639755
217	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,353417	0,607714
217	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,029335	1,910988
218	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,023769	0,621922
218	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,106946	1,639755
219	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,353417	0,44609
219	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,029335	1,677983
220	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,023769	0,44609
220	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,106946	1,677983
221	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,353417	0,137551
221	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,029335	1,80411
222	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,023769	0,137551
222	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,106946	1,80411
223	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,353417	0,348443
223	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,029335	1,852328
224	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,023769	0,348443
224	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,106946	1,852328
225	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,023769	0,607714
225	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,106946	1,910988
226	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,095614	0,686164
226	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,074479	1,625888
227	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,095614	0,44609
227	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,074479	1,677983
238	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,169902	0,621922
238	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,045813	1,639755
239	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,169902	0,44609
239	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,045813	1,677983
242	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,169902	0,607714
242	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,045813	1,910988
243	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1,095614	0,621922
243	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,074479	1,639755
				DIS MAX X	1,353417
				DIS MIN X	0,000000
				DIS PROMEDIO X	0,329607
				DIS MAX Y	1,925557
				DIS MIN Y	0,000000
				DIS PROMEDIO Y	0,561631

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



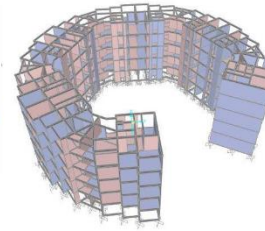
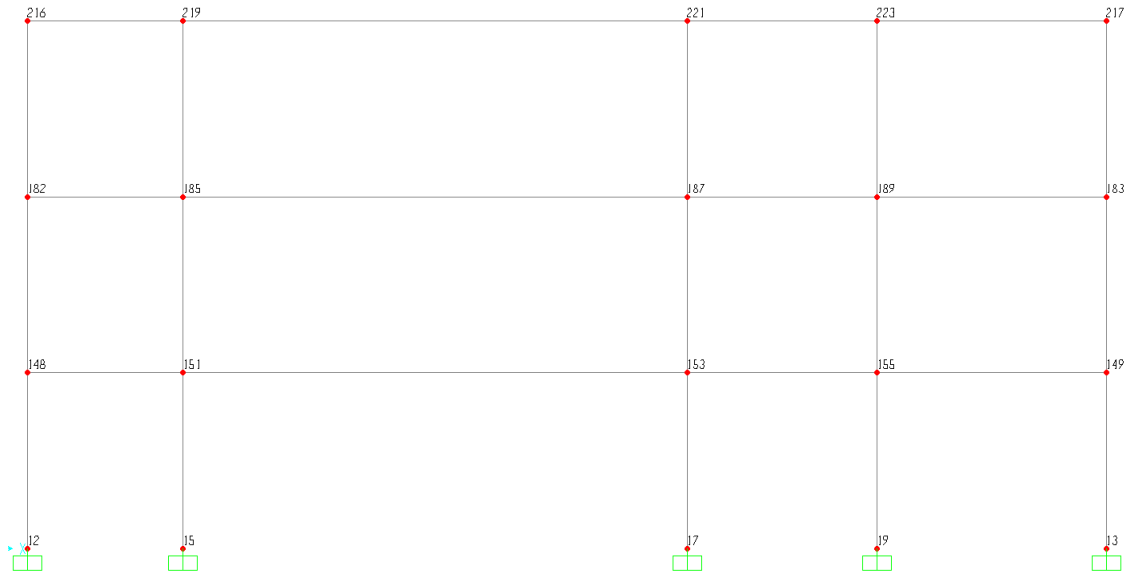
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



COL 1			DERIVA	DER MAX
12	0	0		3,35
148	0,400259	0,171373	0,43540323	CUMPLE
182	0,982194	0,443903	0,64258925	CUMPLE
216	1,353417	0,621922	0,41170047	CUMPLE

COL 3			DERIVA	DER MAX
17	0	0		3,35
153	0,400259	0,047854	0,4031095	CUMPLE
187	0,982194	0,108399	0,5850761	CUMPLE
221	1,353417	0,137551	0,37236589	CUMPLE

COL 2			DERIVA	DER MAX
15	0	0		3,35
151	0,400259	0,120356	0,41796272	CUMPLE
185	0,982194	0,315683	0,61384117	CUMPLE
219	1,353417	0,44609	0,3934622	CUMPLE

COL 4			DERIVA	DER MAX
19	0	0		3,35
155	0,400259	0,109628	0,41500068	CUMPLE
189	0,982194	0,262962	0,60179703	CUMPLE
223	1,353417	0,348443	0,38093768	CUMPLE

COL 5			DERIVA	DER MAX
13	0	0		3,35
149	0,400259	0,184942	0,44092041	CUMPLE
183	0,982194	0,452137	0,64034484	CUMPLE
217	1,353417	0,607714	0,40250555	CUMPLE

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles

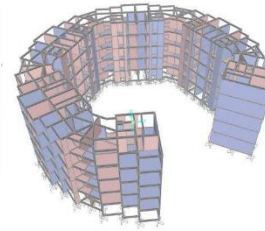
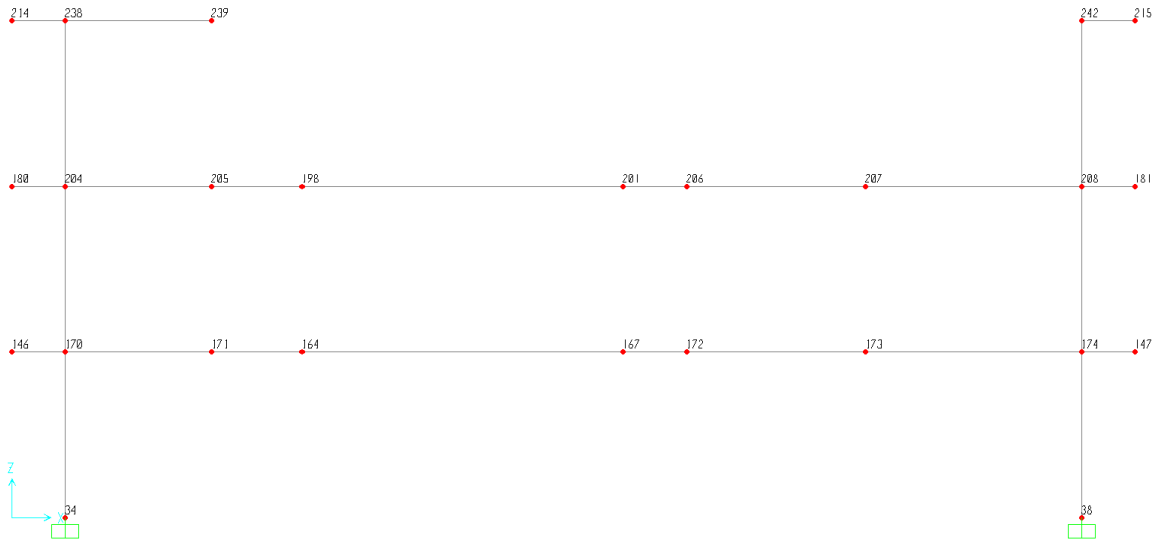


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



COL 6			DERIVA	DER MAX
34	0	0		3,35
170	0,346915	0,171373	0,38693504	CUMPLE
204	0,847901	0,443903	0,57031533	CUMPLE
238	1,169902	0,621922	0,36793397	CUMPLE

COL 7			DERIVA	DER MAX
38	0	0		3,35
174	0,346915	0,184942	0,39313301	CUMPLE
208	0,847901	0,452137	0,56778529	CUMPLE
242	1,169902	0,607714	0,3576155	CUMPLE

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

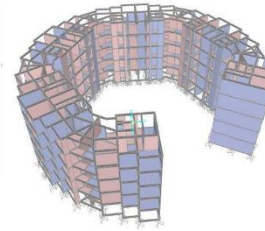
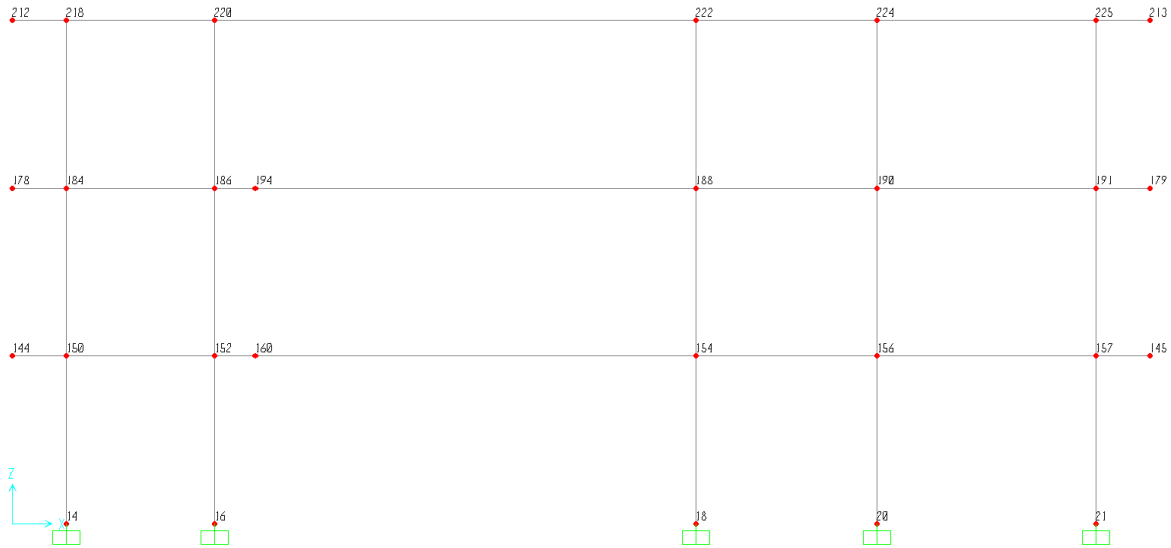


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



COL 8			DERIVA	DER MAX
14	0	0		3,35
150	0,304146	0,171373	0,34910384	CUMPLE
184	0,740866	0,443903	0,51477855	CUMPLE
218	1,023769	0,621922	0,33425271	CUMPLE

COL 9			DERIVA	DER MAX
16	0	0		3,35
152	0,304146	0,120356	0,3270938	CUMPLE
186	0,740866	0,315683	0,47841091	CUMPLE
220	1,023769	0,44609	0,31151259	CUMPLE

COL 10			DERIVA	DER MAX
18	0	0		3,35
154	0,304146	0,047854	0,30788763	CUMPLE
188	0,740866	0,108399	0,44089688	CUMPLE
222	1,023769	0,137551	0,28440103	CUMPLE

COL 11			DERIVA	DER MAX
20	0	0		3,35
156	0,304146	0,109628	0,32330031	CUMPLE
190	0,740866	0,262962	0,462856	CUMPLE
224	1,023769	0,348443	0,29553529	CUMPLE

COL 11			DERIVA	DER MAX
21	0	0		3,35
157	0,304146	0,184942	0,35596114	CUMPLE
191	0,740866	0,452137	0,51197415	CUMPLE
225	1,023769	0,607714	0,32285958	CUMPLE

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



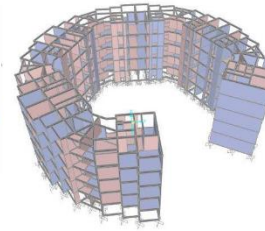
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Etapla 10: Debe determinarse un índice de flexibilidad por efectos horizontales como el máximo cociente

entre las derivas obtenidas en la Etapa 9 y las derivas permitidas por el Reglamento en el Capítulo A.6.

Igualmente debe determinarse un índice de flexibilidad por efectos verticales como el máximo cociente entre

las deflexiones verticales medidas en la edificación y las deflexiones permitidas por el presente Reglamento.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



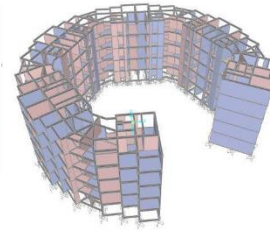
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



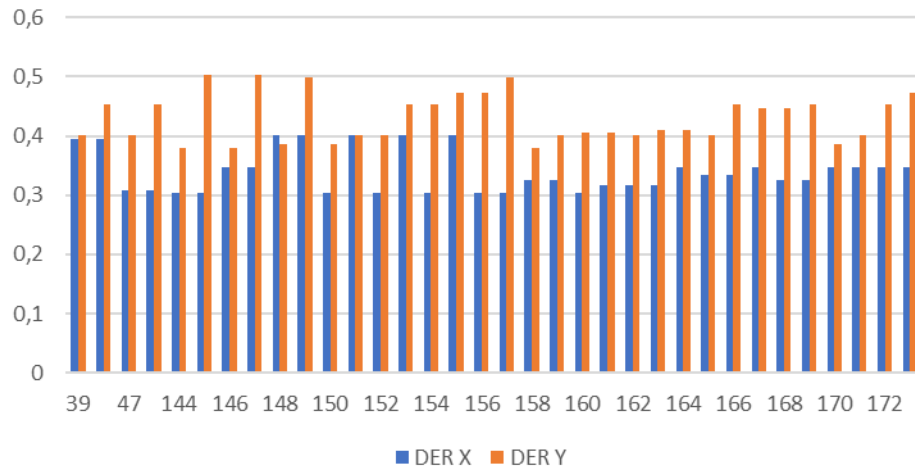
@HMLINGENIEROSC1



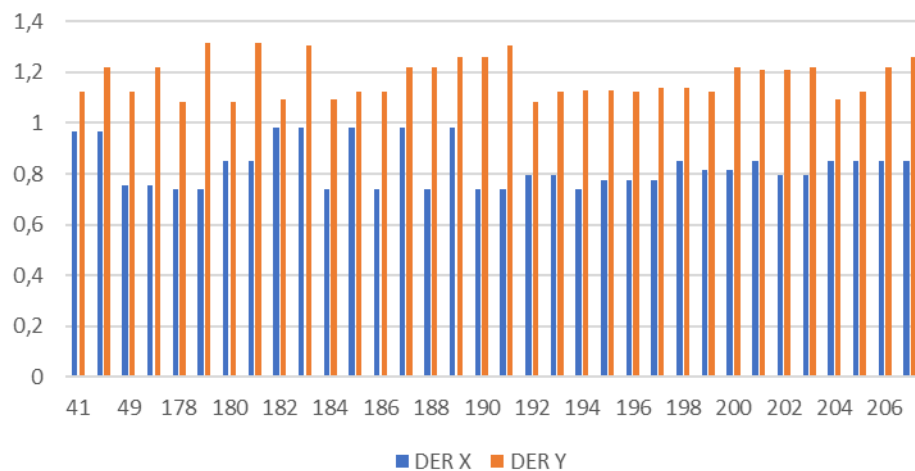
INDICE DE FLEXIBILIDAD

El índice de flexibilidad es el rango de movimiento que tiene la estructura para desplazarse sin causar daño a los elementos estructurales. Para calcular este valor se tiene en cuenta que el proyecto o estructura tiene un nivel.

FLEXIBILIDAD PRIMER PISO



FLEXIBILIDAD SEGUNDO PISO



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Ingenieros Civiles



HML
Ingenieros Civiles

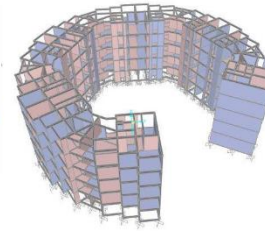


HML INGENIERIA

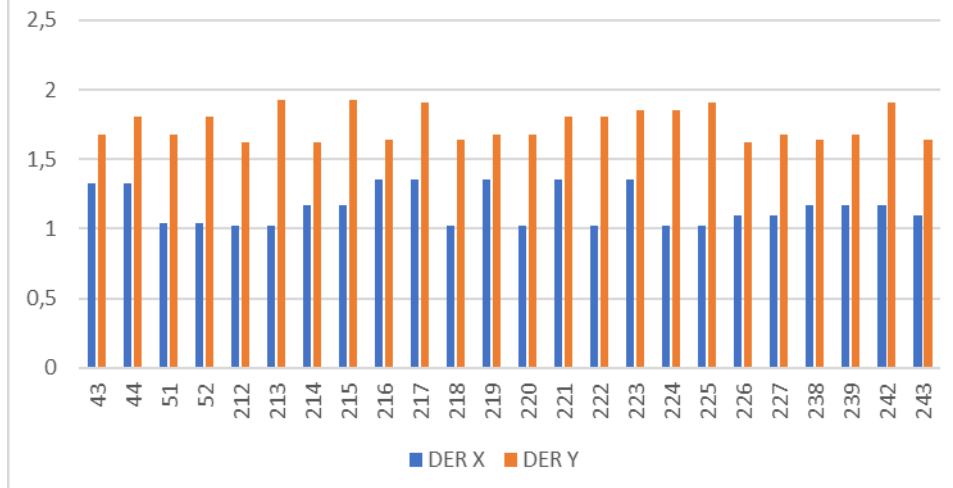
HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



FLEXIBILIDAD CUBIERTA



NIVEL	MAXIMO	MINIMO	PROMEDIO	MAX PERMITIDO	INDICE DE FLEXIBILIDAD
1 PISO	0,503957	0,304146	0,38480909	3,35	15,04%
2 PISO	1,315558	0,740866	1,00288928	3,35	39,27%
CUBIERTA	1,925557	1,023769	1,45457779	3,35	57,48%

El índice de flexibilidad de la estructura refleja que dicha estructura no requiere ningún tipo de refuerzo ya que solo aplica el 57.48% del diseñado o 0.575

De acuerdo a la NSR-10, la deriva máxima en cualquier punto del piso i, se obtiene como la diferencia entre los desplazamientos horizontales totales máximos del punto en el piso i y los desplazamientos horizontales totales máximos de un punto localizado en el mismo eje vertical en el piso i-1, por medio de la siguiente ecuación:

$$\Delta_{\max}^i = \sqrt{\sum_{j=1}^2 (\delta_{\text{tot},j}^i - \delta_{\text{tot},j}^{i-1})^2}$$

La deriva máxima evaluada en cualquier punto de la estructura, no puede exceder los límites establecidos en la siguiente Figura, en la cual la deriva máxima se expresa como un porcentaje de la altura de piso hpi:

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



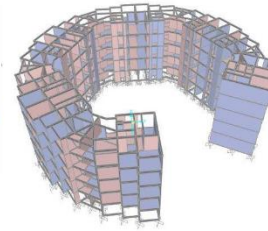
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



Estructuras de:	Deriva máxima
concreto reforzado, metálicas, de madera, y de mampostería que cumplen los requisitos de A.6.4.2.2	1.0% ($\Delta_{max}^i \leq 0.010 h_{pi}$)
de mampostería que cumplen los requisitos de A.6.4.2.3	0.5% ($\Delta_{max}^i \leq 0.005 h_{pi}$)

Además de la verificación de las derivas se calculó el índice de flexibilidad el cual indica la susceptibilidad de la estructura a tener deflexiones o derivas excesivas, con respecto a las permitidas.

El índice de flexibilidad del piso, se define como el cociente entre la deflexión o deriva obtenida del análisis de la estructura, y la permitida por el Reglamento, para cada uno de los pisos de la edificación, y el índice de flexibilidad de la estructura se define como el mayor valor de los índices de flexibilidad de piso de toda la estructura.

Como se realiza un análisis modal espectral, se verifican las derivas aplicando el sismo en su totalidad en cada una de las direcciones, es decir sismo en la dirección X y sismo en la dirección Y.

Etapas 11: La intervención estructural debe definirse de acuerdo con el tipo de modificación establecida en

A.10.6 dentro de una de tres categorías: (a) Ampliaciones adosadas, (b) Ampliaciones en altura y (c)

Actualización al Reglamento.

Etapas 12: El conjunto debe analizarse nuevamente incluyendo la intervención propuesta,

la cual debe diseñarse para las fuerzas y esfuerzos obtenidos de este nuevo análisis. El diseño geotécnico y estructural y

la construcción debe llevarse a cabo de acuerdo con los requisitos que para cada tipo de modificación

establece el presente Capítulo.



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



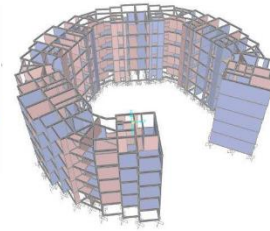
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



RESULTADOS VULNERABILIDAD SISMICA.

Los resultados obtenidos de resistencia con el índice de sobre esfuerzo y rigidez por el índice de flexibilidad responden al cómo se encuentra o funciona la estructura, teniendo en cuenta que el índice de sobre esfuerzo NO sobre pasa los limites permitido por la norma NSR-10, es inferior a 1.0, NO se requiere una modificación en la estructura para reducir estos valores.

indice de flexibilidad	indice de sobre esfuerzo	% de rigidez	resistencia material
0,57	0,87	0,66	1

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles

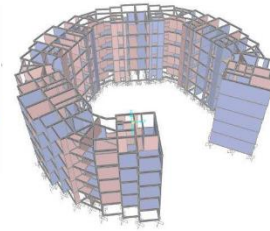


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



CHEQUEO DE CIMENTACION.

En base a los resultados obtenidos se hace el chequeo de 2 zapatas como hay homogeneidad en las zapatas de hace chequeo de 2 tipos de columnas con las cargas mas altas y lo momentos más marcados con el fin de determinar el tipo de zapata sea óptima para la construcción.

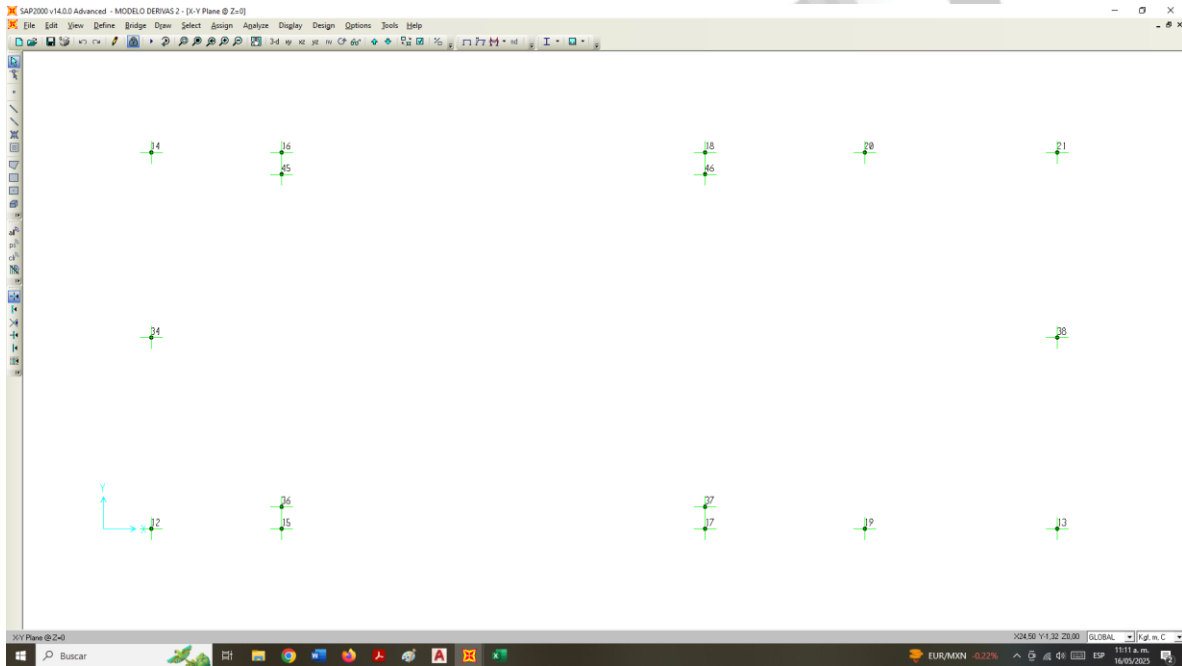


TABLE: Joint Reactions						
Joint	OutputCase	CaseType	StepType	F3	M1	M2
Text	Text	Text	Text	Kgf	Kgf-m	Kgf-m
12	ENVOL CIM	Combination	Max	7352,39	604,53	3776,65
13	ENVOL CIM	Combination	Max	9512,11	1010,87	2984,88
14	ENVOL CIM	Combination	Max	4401,72	316,65	2832,59
15	ENVOL CIM	Combination	Max	42558,48	961,28	5979,85
16	ENVOL CIM	Combination	Max	33794,49	678,32	4250,74
17	ENVOL CIM	Combination	Max	50278,08	1245,32	1929,36
18	ENVOL CIM	Combination	Max	39065,91	540,91	2642,78
19	ENVOL CIM	Combination	Max	19742,67	-406,47	3899,19
20	ENVOL CIM	Combination	Max	19670,29	2134,82	3145,57
21	ENVOL CIM	Combination	Max	11718,91	1135,97	2440,23
34	ENVOL CIM	Combination	Max	14388,91	2048,74	2241,15
36	ENVOL CIM	Combination	Max	11003,62	-224,46	206,81
37	ENVOL CIM	Combination	Max	12680,12	-403,99	136,48
38	ENVOL CIM	Combination	Max	21178,33	4215,61	-799,67
45	ENVOL CIM	Combination	Max	11060,49	1032,79	17,61
46	ENVOL CIM	Combination	Max	11745,05	1335,66	329,01

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML
Ingenieros Civiles

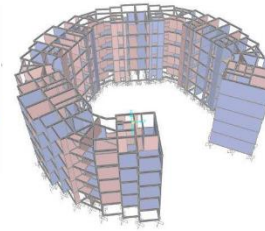


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



Chequeo de cimentación 1.50 m x 1.50 m

CARGAS:		CARACTERÍSTICAS DEL MATERIAL:		t	b
PD=	32,0 Tn	Fy=	4200 Kg/cm ²	COLUMNA:	
PL=	24,0 Tn	F'c=	210 Kg/cm ²	φ	1/2"
σ _t =	2,88 Kg/cm ²	ρ =	0,0018 (para zapatas)	Area As=	1,27 cm ²
γ _m =	1,82 Tn/m ³	S/C _{PLC} =	300 Kg/m ²	Perim As=	1,28 cm
				PROF. EXCAV:	hf = 2,00 S/C= 0,20

PARA ZAPATAS CONCENTRICAS:

1.- ESFUERZO NETO DEL TERRENO

$$\sigma_n = \sigma_t - \gamma_{prom} h_f - s/c = 27,50 \text{ Tn/m}^2$$

$$A_{zap} = \frac{P}{\sigma_n} = 2,04 \text{ m}^2 \Rightarrow 1,43 \times 1,43 \text{ m}^2$$

Para cumplir: $l_{v1} = l_{v0}$ USA R:

$$\Rightarrow T = 1,260 \text{ m} \Rightarrow 1,50 \text{ m}$$

$$S = 1,610 \text{ m} \Rightarrow 1,50 \text{ m}$$

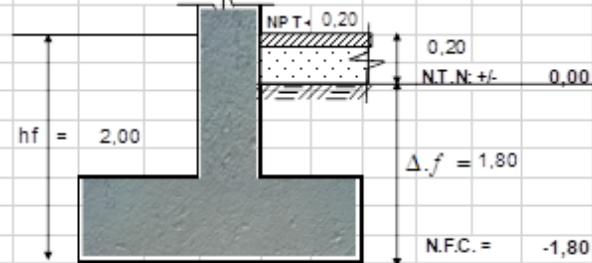
CHEQUEO:
 $l_{v1} = l_{v0}$

T = 0,60 Revisar, no puede usar los valores
S = 0,43 indicados de: 1,50 x 1,50

REACCION NETA DEL TERRENO:

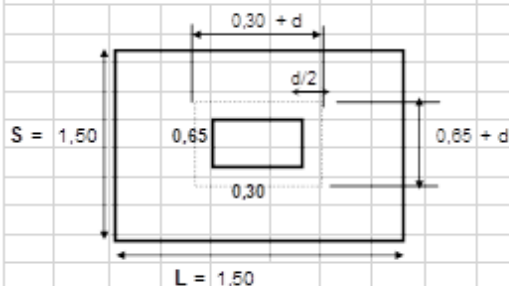
$$W_{NU} = \frac{P_U}{A_{ZAP}} = \frac{(1,40 \times P_D + 1,70 \times P_L)}{S \times T} = 38,04 \text{ Tn/m}^2$$

ESQUEMA GENERAL



2.- DIMENSIONAMIENTO DE LA ALTURA h_z DE LA ZAPATA

a.- Por Punzonamiento



b.- Condición de Diseño:

$$\frac{V_U}{\phi} = V_C$$

$$V_U = \frac{1}{\phi} [P_U - W_{NU} (b + d)(t + d)] \dots (1)$$

$$\beta_c = \frac{b}{t} = 0,48 < 2,00$$

$$\Rightarrow V_C = 1,06 \sqrt{f'_c}$$

$$V_C = 1,06 \sqrt{f'_c} b_o d \dots (2)$$

$$\text{Donde: } b_o = 2(D_{may} + d) + 2(D_{men} + d) = 1,90 + 4d$$

$$* \text{Igualando la ecuación 1=2: } \left[\begin{matrix} 83,78 & -36 & d & - & 38,0 & d^2 \end{matrix} \right] = 130,6 \left[\begin{matrix} 1,9 & + & 4d \end{matrix} \right] \times d$$

$$\left[\begin{matrix} 560,31 & d^2 & + & 284 & d & + & -83,78 \end{matrix} \right] = 0$$

$$\text{Resolviendo: } d = 20,88 \text{ cm}$$

$$d = -71,607 \text{ cm}$$

$$\text{Asumimos un valor de } h_z \text{ igual A: } \Rightarrow h_z = 27,88 \text{ cm}$$

$$dprom = 30,00 \text{ cm}$$

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com



HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



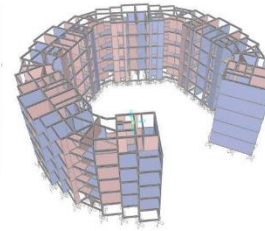
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



3.- VERIFICACION POR CORTANTE:

Fuerza cortante actuante por accion
de la reaccion del terreno.

$$V_{du} = (W_u \times S)(l_v - d)$$

$$V_{du} = 17,12 \text{ Tn}$$

$$V_n = \frac{V_{du}}{\phi} = 20,14 \text{ Tn}$$

$$\text{Fuerza cortante Resistente de la zapata } V_c = 0.53 \sqrt{f'_c} b.d = 34,56 \text{ Tn} > V_n \text{ Conforme}$$

4.- VERIFICACION POR FLEXION:

En la direccion "L"

$$M_u = (W_u \times S) \frac{l_v^2}{2} = 10,27 \text{ Tn-m}$$

$$A_s = \frac{M_u}{\phi f'_y (d - \frac{a}{2})} = 10,06 \text{ cm} ; a = \frac{A_s f'_y}{0.85 f'_c b} = 1,58 \text{ cm}$$

$$A_s = 9,30 \text{ cm} \Rightarrow a = 1,46 \text{ cm} \text{ Conforme}$$

* Verificación de la cuantía de acero:

$$A_{s_{min}} = \rho_{Temp} b_x d = 8,10 \text{ cm}^2$$

$$\rho_b = \frac{0.85 \beta_1 f'_c}{f_y} \left(\frac{6100}{6100 + f_y} \right) \Rightarrow \rho_b = 0,021$$

$$\rho_{max} = 0.75 \rho_b \Rightarrow \rho_{max} = 0,016$$

$$\rho_{min} \leq \rho_{cal} \leq \rho_{max}$$

$$0,0018 \leq 0,0021 \leq 0,0160 \text{ Usar Acero calculado}$$

$$\text{USAR: } A_s = 9,30 \Rightarrow n = \frac{A_s}{A_\phi} = 7,33 \Rightarrow 8,0$$

Calculo del espaciamiento:

$$e \quad 0,19 \quad \text{USAR: } \boxed{8 \phi \quad 1/2" \quad @ \quad 0,19}$$

EN DIRECCION TRANSVERSAL

En la direccion del lado menor de la columna.

En la direccion "S".

$$M_u = (W_u \times L) \frac{l_v^2}{2} = 10,27 \text{ Tn-m}$$

$$A_s = \frac{M_u}{\phi f'_y (d - \frac{a}{2})} = 10,06 \text{ cm} ; a = \frac{A_s f'_y}{0.85 f'_c b} = 1,58 \text{ cm}$$

$$A_s = 9,30 \text{ cm} \Rightarrow a = 1,46 \text{ cm} \text{ Conforme}$$



HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



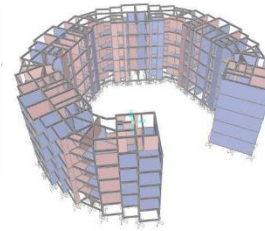
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



* Verificación de la cuantía de acero:

$$A_{s_{\min}} = \rho_{Temp} b_x d = 8,10 \text{ cm}^2$$

$$\rho_b = \frac{0.85 \beta_1 f'_c}{f_Y} \left(\frac{6100}{6100 + f_Y} \right) \quad \rho_b = 0,021$$

$$\rho_{\max} = 0.75 \rho_b \Rightarrow \rho_{\max} = 0,016$$

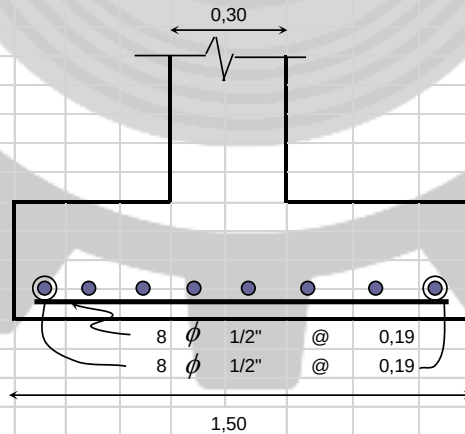
$$\rho_{\min} \leq \rho_{cal} \leq \rho_{\max}$$

$$0,0018 \leq 0,0021 \leq 0,0160 \quad \text{Usar Acero calculado}$$

$$\text{USAR: } A_s = 9,30 \Rightarrow n = \frac{A_s}{A_\phi} = 7,33 \Rightarrow 8,0$$

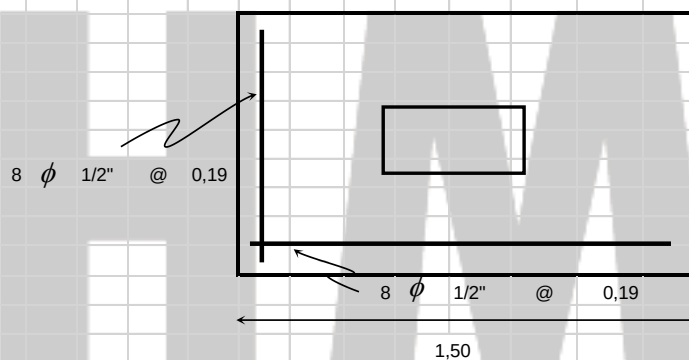
Calculo del espaciamiento:

$$e \quad 0,19 \quad \text{USAR: } 8 \phi 1/2" @ 0,19$$



Especificaciones
Técnicas

$r_i =$	7,50 cm	
$r_L =$	5,00 cm	
$f'_c =$	210,0	kg/cm ²
$f'_y =$	4200,0	kg/cm ²



Especificaciones
Técnicas

$r_i =$	7,50 cm	
$r_L =$	5,00 cm	
$f'_c =$	210,0	kg/cm ²
$f'_y =$	4200,0	kg/cm ²
Solado:	4"	

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



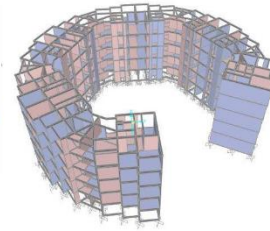
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES DEL ESTUDIO

- La edificación actualmente no presenta patologías de origen mecánico no se evidencia grietas o fisuras en los elementos estructurales la composición del concreto es uniforme.
- No se evidencian desprendimientos ni signos de carbonatación en las columnas la integridad de los materiales que lo componen es óptima para su uso.
- Debido a la limitación de los ensayos no destructivos se determinan las propiedades de los materiales y sus componentes para evaluar la estructura.
- Se realizó el modelo de la estructura en sap 2000 v14.0.0 con análisis dinámico y acelerogramas de la microzonificación sísmica.
- La estructura en el inicio fue diseñada y construida como nivel de importancia III .
- Se determinaron que los desplazamientos de las derivas cumplen con el mínimo especificado en la norma.
- No se evidencian índices de sobre esfuerzo que superen el 100% de las solicitaciones de diseño
- Las secciones cumplen como secciones mínimas DMO según NSR 10
- Los índices de flexibilidad son óptimos.
- La estructura actualmente cumple a cabalidad con lo determinado en el índice de vulnerabilidad sísmica del capítulo 10 debido a que sus índices son óptimos no se especifica ningún tipo de refuerzo estructural la calificación del estado actual se determina como buena y sus coeficientes de reducción para la verificación de índices es 1.

VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

HML
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



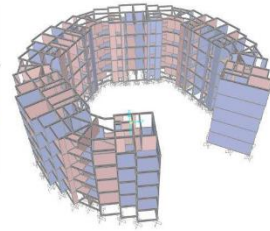
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



REGISTRO FOTOGRÁFICO



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



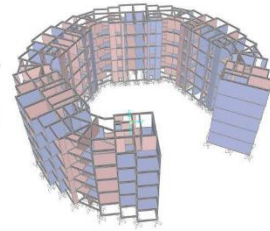
HMLINGENIEROS



HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL



Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML®
Ingenieros Civiles



HML INGENIERIA



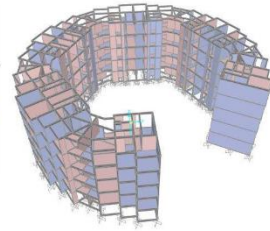
HMLINGENIEROS



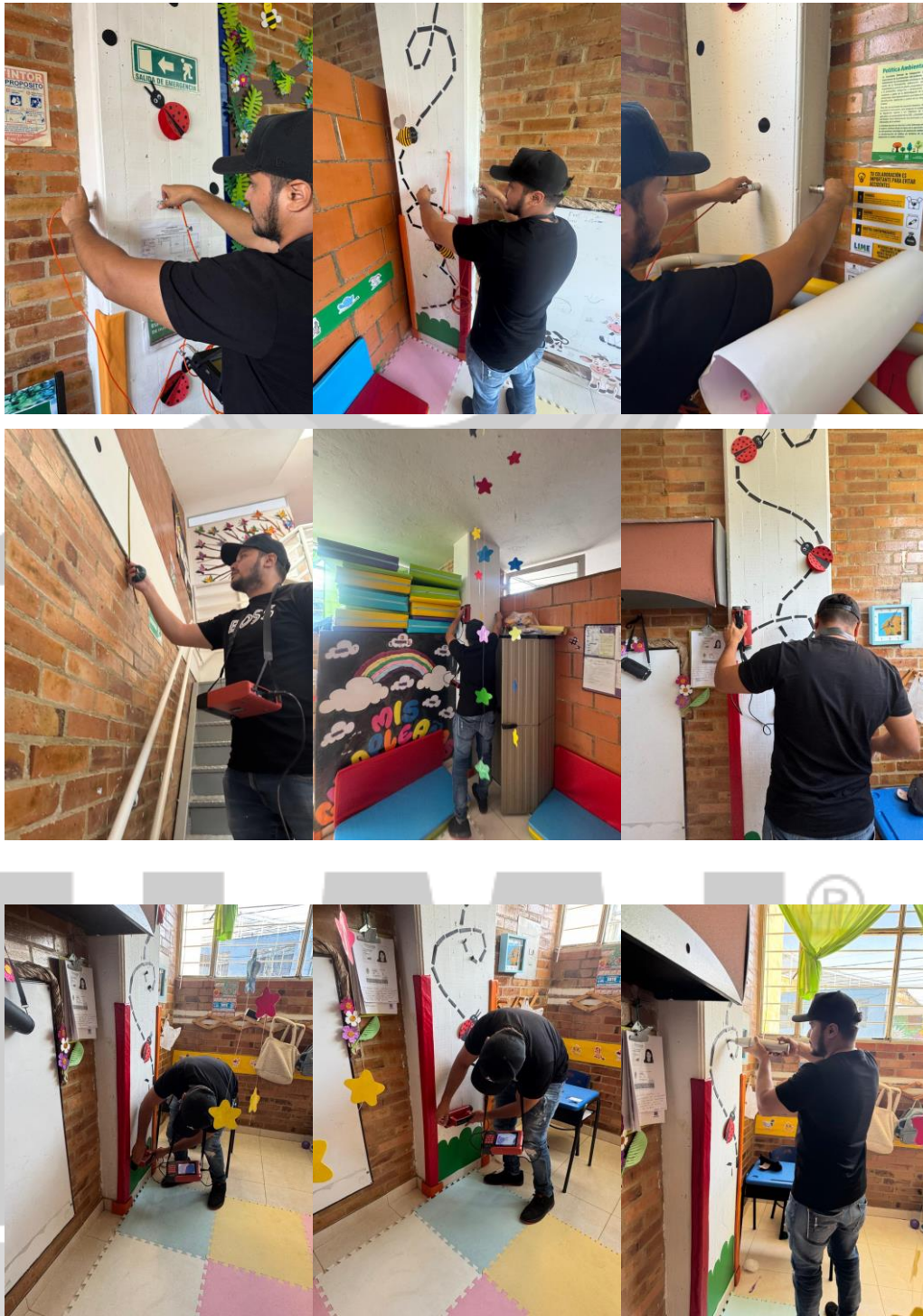
HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM



@HMLINGENIEROSC1



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL



Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





HML[®]
Ingenieros Civiles

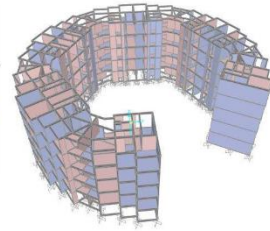


HML INGENIERIA

HMLINGENIEROS

HMLINGENIEROSCIVILES@GMAIL.COM

@HMLINGENIEROSC1



VULNERABILIDAD ESTRUCTURAL

DATOS DE SALIDA MODELO MATEMATICO SAP V14

HML[®]
Ingenieros Civiles

Dirección: CALLE 34 # 10-84 OFC 201 BARRIO MIRAFLORES GIRARDOT
/Cel: 310 323 32 02 - 310 253 68 50E-mail: hamela2@gmail.com





SAP2000 Analysis Report

Prepared by
hml ingenieros

Model Name: MODELO JARDIN BOGOTA.SDB

16 mayo 2025

Contents

1. Model geometry	4
1.1. Joint coordinates	4
1.3. Element connectivity	6
2. Material properties	15
3. Section properties	16
3.1. Frames	16
3.2. Areas	17
4. Load patterns	18
4.1. Definitions	18
5. Load cases	19
5.1. Definitions	19
5.2. Static case load assignments	20
5.3. Response spectrum case load assignments	20
6. Load combinations	21
7. Structure results	30
7.1. Mass summary	30
7.2. Modal results	32
7.3. Base reactions	33
8. Joint results	35
11. Material take-off	114
12. Design preferences	115
12.1. Steel design	115
12.2. Concrete design	115
12.3. Aluminum design	116
12.4. Cold formed design	116
13. Design overwrites	116
13.1. Concrete design	116
14. Design summary	122
14.1. Concrete design	122

List of Figures

Figure 1: Finite element model	4
Figure 2: Deformed shape	30

List of Tables

Table 1: Joint Coordinates, Part 1 of 2	4
Table 3: Connectivity - Frame, Part 1 of 2	6
Table 4: Frame Section Assignments	9
Table 5: Connectivity - Area, Part 1 of 2	12
Table 5: Connectivity - Area, Part 2 of 2	13
Table 6: Area Section Assignments	14
Table 7: Material Properties 02 - Basic Mechanical Properties	15
Table 8: Material Properties 03a - Steel Data, Part 1 of 2	15
Table 8: Material Properties 03a - Steel Data, Part 2 of 2	15
Table 9: Material Properties 03b - Concrete Data, Part 1 of 2	15
Table 9: Material Properties 03b - Concrete Data, Part 2 of 2	15
Table 10: Material Properties 03e - Rebar Data, Part 1 of 2	16
Table 10: Material Properties 03e - Rebar Data, Part 2 of 2	16
Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 1 of 5	16
Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 2 of 5	16
Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 3 of 5	16
Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 4 of 5	17

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 5 of 5	17
Table 12: Frame Section Properties 02 - Concrete Column, Part 1 of 2	17
Table 12: Frame Section Properties 02 - Concrete Column, Part 2 of 2	17
Table 13: Frame Section Properties 03 - Concrete Beam	17
Table 14: Area Section Properties, Part 1 of 4	18
Table 14: Area Section Properties, Part 2 of 4	18
Table 14: Area Section Properties, Part 3 of 4	18
Table 14: Area Section Properties, Part 4 of 4	18
Table 15: Load Pattern Definitions	18
Table 16: Load Case Definitions, Part 1 of 2	19
Table 16: Load Case Definitions, Part 2 of 2	19
Table 17: Case - Static 1 - Load Assignments	20
Table 18: Case - Response Spectrum 1 - General, Part 1 of 2	20
Table 18: Case - Response Spectrum 1 - General, Part 2 of 2	20
Table 19: Case - Response Spectrum 2 - Load Assignments	21
Table 20: Combination Definitions, Part 1 of 3	21
Table 20: Combination Definitions, Part 2 of 3	24
Table 20: Combination Definitions, Part 3 of 3	27
Table 21: Assembled Joint Masses	30
Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 1 of 3	32
Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 2 of 3	33
Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 3 of 3	33
Table 23: Base Reactions, Part 1 of 3	33
Table 23: Base Reactions, Part 2 of 3	34
Table 23: Base Reactions, Part 3 of 3	34
Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2	35
Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2	70
Table 25: Joint Reactions, Part 1 of 2	105
Table 25: Joint Reactions, Part 2 of 2	110
Table 29: Material List 2 - By Section Property	115
Table 30: Preferences - Steel Design - AISC-LRFD93, Part 1 of 2	115
Table 30: Preferences - Steel Design - AISC-LRFD93, Part 2 of 2	115
Table 31: Preferences - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 2	115
Table 31: Preferences - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2	116
Table 32: Preferences - Aluminum Design - AA-ASD 2000	116
Table 33: Preferences - Cold Formed Design - AISI-ASD96, Part 1 of 2	116
Table 33: Preferences - Cold Formed Design - AISI-ASD96, Part 2 of 2	116
Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 2	117
Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2	119
Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3	122
Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3	124
Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3	126
Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3	128
Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3	144
Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3	159

1. Model geometry

1. Model geometry

This section provides model geometry information, including items such as joint coordinates, joint restraints, and element connectivity.

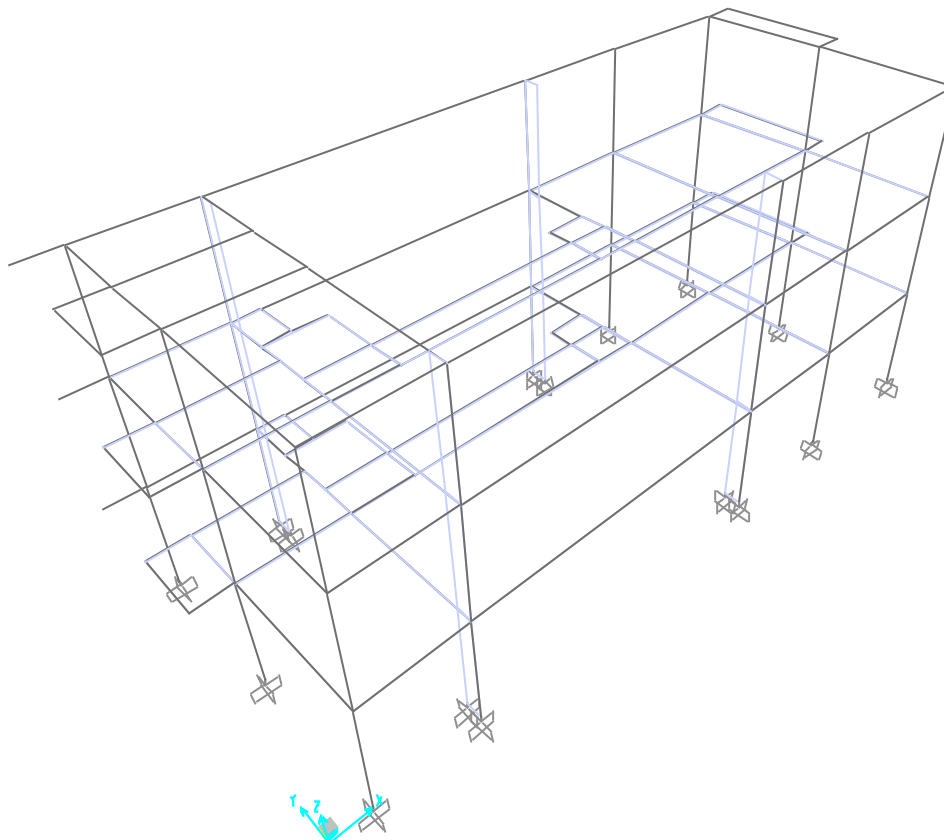


Figure 1: Finite element model

1.1. Joint coordinates

Table 1: Joint Coordinates, Part 1 of 2

Joint	CoordSys	CoordType	XorR m	Y m	Z m	SpecialJt	GlobalX m
12	GLOBAL	Cartesian	1,08000	0,00000	0,00000	No	1,08000
13	GLOBAL	Cartesian	21,64000	0,00000	0,00000	No	21,64000
14	GLOBAL	Cartesian	1,08000	8,54000	0,00000	No	1,08000
15	GLOBAL	Cartesian	4,04000	0,00000	0,00000	No	4,04000
16	GLOBAL	Cartesian	4,04000	8,54000	0,00000	No	4,04000
17	GLOBAL	Cartesian	13,65000	0,00000	0,00000	No	13,65000
18	GLOBAL	Cartesian	13,65000	8,54000	0,00000	No	13,65000
19	GLOBAL	Cartesian	17,27000	0,00000	0,00000	No	17,27000
20	GLOBAL	Cartesian	17,27000	8,54000	0,00000	No	17,27000
21	GLOBAL	Cartesian	21,64000	8,54000	0,00000	No	21,64000
34	GLOBAL	Cartesian	1,08000	4,34000	0,00000	No	1,08000
36	GLOBAL	Cartesian	4,04000	0,50000	0,00000	Yes	4,04000
37	GLOBAL	Cartesian	13,65000	0,50000	0,00000	Yes	13,65000
38	GLOBAL	Cartesian	21,64000	4,34000	0,00000	No	21,64000
39	GLOBAL	Cartesian	4,04000	0,50000	3,35000	Yes	4,04000

1. Model geometry

Table 1: Joint Coordinates, Part 1 of 2

Joint	CoordSys	CoordType	XorR m	Y m	Z m	SpecialJt	GlobalX m
40	GLOBAL	Cartesian	13,65000	0,50000	3,35000	Yes	13,65000
41	GLOBAL	Cartesian	4,04000	0,50000	6,70000	Yes	4,04000
42	GLOBAL	Cartesian	13,65000	0,50000	6,70000	Yes	13,65000
43	GLOBAL	Cartesian	4,04000	0,50000	10,05000	Yes	4,04000
44	GLOBAL	Cartesian	13,65000	0,50000	10,05000	Yes	13,65000
45	GLOBAL	Cartesian	4,04000	8,04000	0,00000	Yes	4,04000
46	GLOBAL	Cartesian	13,65000	8,04000	0,00000	Yes	13,65000
47	GLOBAL	Cartesian	4,04000	8,04000	3,35000	Yes	4,04000
48	GLOBAL	Cartesian	13,65000	8,04000	3,35000	Yes	13,65000
49	GLOBAL	Cartesian	4,04000	8,04000	6,70000	Yes	4,04000
50	GLOBAL	Cartesian	13,65000	8,04000	6,70000	Yes	13,65000
51	GLOBAL	Cartesian	4,04000	8,04000	10,05000	Yes	4,04000
52	GLOBAL	Cartesian	13,65000	8,04000	10,05000	Yes	13,65000
144	GLOBAL	Cartesian	0,00000	8,54000	3,35000	No	0,00000
145	GLOBAL	Cartesian	22,72000	8,54000	3,35000	No	22,72000
146	GLOBAL	Cartesian	0,00000	4,34000	3,35000	No	0,00000
147	GLOBAL	Cartesian	22,72000	4,34000	3,35000	No	22,72000
148	GLOBAL	Cartesian	1,08000	0,00000	3,35000	No	1,08000
149	GLOBAL	Cartesian	21,64000	0,00000	3,35000	No	21,64000
150	GLOBAL	Cartesian	1,08000	8,54000	3,35000	No	1,08000
151	GLOBAL	Cartesian	4,04000	0,00000	3,35000	No	4,04000
152	GLOBAL	Cartesian	4,04000	8,54000	3,35000	No	4,04000
153	GLOBAL	Cartesian	13,65000	0,00000	3,35000	No	13,65000
154	GLOBAL	Cartesian	13,65000	8,54000	3,35000	No	13,65000
155	GLOBAL	Cartesian	17,27000	0,00000	3,35000	No	17,27000
156	GLOBAL	Cartesian	17,27000	8,54000	3,35000	No	17,27000
157	GLOBAL	Cartesian	21,64000	8,54000	3,35000	No	21,64000
158	GLOBAL	Cartesian	0,00000	6,34000	3,35000	No	0,00000
159	GLOBAL	Cartesian	4,04000	6,34000	3,35000	No	4,04000
160	GLOBAL	Cartesian	4,85000	8,54000	3,35000	No	4,85000
161	GLOBAL	Cartesian	4,85000	7,18000	3,35000	No	4,85000
162	GLOBAL	Cartesian	4,04000	7,18000	3,35000	No	4,04000
163	GLOBAL	Cartesian	5,87000	7,18000	3,35000	No	5,87000
164	GLOBAL	Cartesian	5,87000	4,34000	3,35000	No	5,87000
165	GLOBAL	Cartesian	4,04000	5,44000	3,35000	No	4,04000
166	GLOBAL	Cartesian	13,65000	5,44000	3,35000	No	13,65000
167	GLOBAL	Cartesian	12,36000	4,34000	3,35000	No	12,36000
168	GLOBAL	Cartesian	12,36000	6,34000	3,35000	No	12,36000
169	GLOBAL	Cartesian	13,65000	6,34000	3,35000	No	13,65000
170	GLOBAL	Cartesian	1,08000	4,34000	3,35000	No	1,08000
171	GLOBAL	Cartesian	4,04000	4,34000	3,35000	No	4,04000
172	GLOBAL	Cartesian	13,65000	4,34000	3,35000	No	13,65000
173	GLOBAL	Cartesian	17,27000	4,34000	3,35000	No	17,27000
174	GLOBAL	Cartesian	21,64000	4,34000	3,35000	No	21,64000
175	GLOBAL	Cartesian	1,08000	6,34000	3,35000	No	1,08000
176	GLOBAL	Cartesian	5,87000	5,44000	3,35000	No	5,87000
177	GLOBAL	Cartesian	12,36000	5,44000	3,35000	No	12,36000
178	GLOBAL	Cartesian	0,00000	8,54000	6,70000	No	0,00000
179	GLOBAL	Cartesian	22,72000	8,54000	6,70000	No	22,72000
180	GLOBAL	Cartesian	0,00000	4,34000	6,70000	No	0,00000
181	GLOBAL	Cartesian	22,72000	4,34000	6,70000	No	22,72000
182	GLOBAL	Cartesian	1,08000	0,00000	6,70000	No	1,08000
183	GLOBAL	Cartesian	21,64000	0,00000	6,70000	No	21,64000
184	GLOBAL	Cartesian	1,08000	8,54000	6,70000	No	1,08000
185	GLOBAL	Cartesian	4,04000	0,00000	6,70000	No	4,04000
186	GLOBAL	Cartesian	4,04000	8,54000	6,70000	No	4,04000
187	GLOBAL	Cartesian	13,65000	0,00000	6,70000	No	13,65000
188	GLOBAL	Cartesian	13,65000	8,54000	6,70000	No	13,65000
189	GLOBAL	Cartesian	17,27000	0,00000	6,70000	No	17,27000

1. Model geometry

Table 1: Joint Coordinates, Part 1 of 2

Joint	CoordSys	CoordType	XorR m	Y m	Z m	SpecialJt	GlobalX m
190	GLOBAL	Cartesian	17,27000	8,54000	6,70000	No	17,27000
191	GLOBAL	Cartesian	21,64000	8,54000	6,70000	No	21,64000
192	GLOBAL	Cartesian	0,00000	6,34000	6,70000	No	0,00000
193	GLOBAL	Cartesian	4,04000	6,34000	6,70000	No	4,04000
194	GLOBAL	Cartesian	4,85000	8,54000	6,70000	No	4,85000
195	GLOBAL	Cartesian	4,85000	7,18000	6,70000	No	4,85000
196	GLOBAL	Cartesian	4,04000	7,18000	6,70000	No	4,04000
197	GLOBAL	Cartesian	5,87000	7,18000	6,70000	No	5,87000
198	GLOBAL	Cartesian	5,87000	4,34000	6,70000	No	5,87000
199	GLOBAL	Cartesian	4,04000	5,44000	6,70000	No	4,04000
200	GLOBAL	Cartesian	13,65000	5,44000	6,70000	No	13,65000
201	GLOBAL	Cartesian	12,36000	4,34000	6,70000	No	12,36000
202	GLOBAL	Cartesian	12,36000	6,34000	6,70000	No	12,36000
203	GLOBAL	Cartesian	13,65000	6,34000	6,70000	No	13,65000
204	GLOBAL	Cartesian	1,08000	4,34000	6,70000	No	1,08000
205	GLOBAL	Cartesian	4,04000	4,34000	6,70000	No	4,04000
206	GLOBAL	Cartesian	13,65000	4,34000	6,70000	No	13,65000
207	GLOBAL	Cartesian	17,27000	4,34000	6,70000	No	17,27000
208	GLOBAL	Cartesian	21,64000	4,34000	6,70000	No	21,64000
209	GLOBAL	Cartesian	1,08000	6,34000	6,70000	No	1,08000
210	GLOBAL	Cartesian	5,87000	5,44000	6,70000	No	5,87000
211	GLOBAL	Cartesian	12,36000	5,44000	6,70000	No	12,36000
212	GLOBAL	Cartesian	0,00000	8,54000	10,05000	No	0,00000
213	GLOBAL	Cartesian	22,72000	8,54000	10,05000	No	22,72000
214	GLOBAL	Cartesian	0,00000	4,34000	10,05000	No	0,00000
215	GLOBAL	Cartesian	22,72000	4,34000	10,05000	No	22,72000
216	GLOBAL	Cartesian	1,08000	0,00000	10,05000	No	1,08000
217	GLOBAL	Cartesian	21,64000	0,00000	10,05000	No	21,64000
218	GLOBAL	Cartesian	1,08000	8,54000	10,05000	No	1,08000
219	GLOBAL	Cartesian	4,04000	0,00000	10,05000	No	4,04000
220	GLOBAL	Cartesian	4,04000	8,54000	10,05000	No	4,04000
221	GLOBAL	Cartesian	13,65000	0,00000	10,05000	No	13,65000
222	GLOBAL	Cartesian	13,65000	8,54000	10,05000	No	13,65000
223	GLOBAL	Cartesian	17,27000	0,00000	10,05000	No	17,27000
224	GLOBAL	Cartesian	17,27000	8,54000	10,05000	No	17,27000
225	GLOBAL	Cartesian	21,64000	8,54000	10,05000	No	21,64000
226	GLOBAL	Cartesian	0,00000	6,34000	10,05000	No	0,00000
227	GLOBAL	Cartesian	4,04000	6,34000	10,05000	No	4,04000
238	GLOBAL	Cartesian	1,08000	4,34000	10,05000	No	1,08000
239	GLOBAL	Cartesian	4,04000	4,34000	10,05000	No	4,04000
242	GLOBAL	Cartesian	21,64000	4,34000	10,05000	No	21,64000
243	GLOBAL	Cartesian	1,08000	6,34000	10,05000	No	1,08000

1.3. Element connectivity

Table 3: Connectivity - Frame, Part 1 of 2

Table 3: Connectivity - Frame, Part 1 of 2

Frame	JointI	JointJ	IsCurved	Length m	CentroidX m	CentroidY m	CentroidZ m
220	146	158	No	2,00000	0,00000	5,34000	3,35000
221	160	161	No	1,36000	4,85000	7,86000	3,35000
222	168	169	No	1,29000	13,00500	6,34000	3,35000
223	145	147	No	4,20000	22,72000	6,44000	3,35000
224	144	150	No	1,08000	0,54000	8,54000	3,35000
225	150	152	No	2,96000	2,56000	8,54000	3,35000

1. Model geometry

16 mayo 2025

Table 3: Connectivity - Frame, Part 1 of 2

Frame	JointI	JointJ	IsCurved	Length m	CentroidX m	CentroidY m	CentroidZ m
226	152	160	No	0,81000	4,44500	8,54000	3,35000
227	160	154	No	8,80000	9,25000	8,54000	3,35000
228	154	156	No	3,62000	15,46000	8,54000	3,35000
229	156	157	No	4,37000	19,45500	8,54000	3,35000
230	157	145	No	1,08000	22,18000	8,54000	3,35000
231	146	170	No	1,08000	0,54000	4,34000	3,35000
232	170	171	No	2,96000	2,56000	4,34000	3,35000
233	171	164	No	1,83000	4,95500	4,34000	3,35000
234	164	167	No	6,49000	9,11500	4,34000	3,35000
235	167	172	No	1,29000	13,00500	4,34000	3,35000
236	172	173	No	3,62000	15,46000	4,34000	3,35000
237	173	174	No	4,37000	19,45500	4,34000	3,35000
238	174	147	No	1,08000	22,18000	4,34000	3,35000
239	148	151	No	2,96000	2,56000	0,00000	3,35000
240	151	153	No	9,61000	8,84500	0,00000	3,35000
241	153	155	No	3,62000	15,46000	0,00000	3,35000
242	155	149	No	4,37000	19,45500	0,00000	3,35000
243	148	170	No	4,34000	1,08000	2,17000	3,35000
244	170	175	No	2,00000	1,08000	5,34000	3,35000
246	151	171	No	4,34000	4,04000	2,17000	3,35000
247	171	165	No	1,10000	4,04000	4,89000	3,35000
248	165	159	No	0,90000	4,04000	5,89000	3,35000
249	159	162	No	0,84000	4,04000	6,76000	3,35000
250	162	152	No	1,36000	4,04000	7,86000	3,35000
251	153	172	No	4,34000	13,65000	2,17000	3,35000
252	172	166	No	1,10000	13,65000	4,89000	3,35000
253	166	169	No	0,90000	13,65000	5,89000	3,35000
254	169	154	No	2,20000	13,65000	7,44000	3,35000
255	155	173	No	4,34000	17,27000	2,17000	3,35000
256	173	156	No	4,20000	17,27000	6,44000	3,35000
257	149	174	No	4,34000	21,64000	2,17000	3,35000
258	174	157	No	4,20000	21,64000	6,44000	3,35000
259	158	175	No	1,08000	0,54000	6,34000	3,35000
260	175	159	No	2,96000	2,56000	6,34000	3,35000
261	162	161	No	0,81000	4,44500	7,18000	3,35000
262	161	163	No	1,02000	5,36000	7,18000	3,35000
263	164	176	No	1,10000	5,87000	4,89000	3,35000
264	176	163	No	1,74000	5,87000	6,31000	3,35000
265	165	176	No	1,83000	4,95500	5,44000	3,35000
266	176	177	No	6,49000	9,11500	5,44000	3,35000
267	177	166	No	1,29000	13,00500	5,44000	3,35000
268	167	177	No	1,10000	12,36000	4,89000	3,35000
269	177	168	No	0,90000	12,36000	5,89000	3,35000
270	180	192	No	2,00000	0,00000	5,34000	6,70000
271	194	195	No	1,36000	4,85000	7,86000	6,70000
272	202	203	No	1,29000	13,00500	6,34000	6,70000
273	179	181	No	4,20000	22,72000	6,44000	6,70000
274	178	184	No	1,08000	0,54000	8,54000	6,70000
275	184	186	No	2,96000	2,56000	8,54000	6,70000
276	186	194	No	0,81000	4,44500	8,54000	6,70000
277	194	188	No	8,80000	9,25000	8,54000	6,70000
278	188	190	No	3,62000	15,46000	8,54000	6,70000
279	190	191	No	4,37000	19,45500	8,54000	6,70000
280	191	179	No	1,08000	22,18000	8,54000	6,70000
281	180	204	No	1,08000	0,54000	4,34000	6,70000
282	204	205	No	2,96000	2,56000	4,34000	6,70000
283	205	198	No	1,83000	4,95500	4,34000	6,70000
284	198	201	No	6,49000	9,11500	4,34000	6,70000
285	201	206	No	1,29000	13,00500	4,34000	6,70000

1. Model geometry

Table 3: Connectivity - Frame, Part 1 of 2

Frame	JointI	JointJ	IsCurved	Length m	CentroidX m	CentroidY m	CentroidZ m
286	206	207	No	3,62000	15,46000	4,34000	6,70000
287	207	208	No	4,37000	19,45500	4,34000	6,70000
288	208	181	No	1,08000	22,18000	4,34000	6,70000
289	182	185	No	2,96000	2,56000	0,00000	6,70000
290	185	187	No	9,61000	8,84500	0,00000	6,70000
291	187	189	No	3,62000	15,46000	0,00000	6,70000
292	189	183	No	4,37000	19,45500	0,00000	6,70000
293	182	204	No	4,34000	1,08000	2,17000	6,70000
294	204	209	No	2,00000	1,08000	5,34000	6,70000
295	209	184	No	2,20000	1,08000	7,44000	6,70000
296	185	205	No	4,34000	4,04000	2,17000	6,70000
297	205	199	No	1,10000	4,04000	4,89000	6,70000
298	199	193	No	0,90000	4,04000	5,89000	6,70000
299	193	196	No	0,84000	4,04000	6,76000	6,70000
300	196	186	No	1,36000	4,04000	7,86000	6,70000
301	187	206	No	4,34000	13,65000	2,17000	6,70000
302	206	200	No	1,10000	13,65000	4,89000	6,70000
303	200	203	No	0,90000	13,65000	5,89000	6,70000
304	203	188	No	2,20000	13,65000	7,44000	6,70000
305	189	207	No	4,34000	17,27000	2,17000	6,70000
306	207	190	No	4,20000	17,27000	6,44000	6,70000
307	183	208	No	4,34000	21,64000	2,17000	6,70000
308	208	191	No	4,20000	21,64000	6,44000	6,70000
309	192	209	No	1,08000	0,54000	6,34000	6,70000
310	209	193	No	2,96000	2,56000	6,34000	6,70000
311	196	195	No	0,81000	4,44500	7,18000	6,70000
312	195	197	No	1,02000	5,36000	7,18000	6,70000
313	198	210	No	1,10000	5,87000	4,89000	6,70000
314	210	197	No	1,74000	5,87000	6,31000	6,70000
315	199	210	No	1,83000	4,95500	5,44000	6,70000
316	210	211	No	6,49000	9,11500	5,44000	6,70000
317	211	200	No	1,29000	13,00500	5,44000	6,70000
318	201	211	No	1,10000	12,36000	4,89000	6,70000
319	211	202	No	0,90000	12,36000	5,89000	6,70000
320	214	226	No	2,00000	0,00000	5,34000	10,05000
323	213	215	No	4,20000	22,72000	6,44000	10,05000
324	212	218	No	1,08000	0,54000	8,54000	10,05000
325	218	220	No	2,96000	2,56000	8,54000	10,05000
326	220	222	No	9,61000	8,84500	8,54000	10,05000
328	222	224	No	3,62000	15,46000	8,54000	10,05000
329	224	225	No	4,37000	19,45500	8,54000	10,05000
330	225	213	No	1,08000	22,18000	8,54000	10,05000
331	214	238	No	1,08000	0,54000	4,34000	10,05000
332	238	239	No	2,96000	2,56000	4,34000	10,05000
338	242	215	No	1,08000	22,18000	4,34000	10,05000
339	216	219	No	2,96000	2,56000	0,00000	10,05000
340	219	221	No	9,61000	8,84500	0,00000	10,05000
341	221	223	No	3,62000	15,46000	0,00000	10,05000
342	223	217	No	4,37000	19,45500	0,00000	10,05000
343	216	238	No	4,34000	1,08000	2,17000	10,05000
344	238	243	No	2,00000	1,08000	5,34000	10,05000
345	243	218	No	2,20000	1,08000	7,44000	10,05000
346	219	239	No	4,34000	4,04000	2,17000	10,05000
347	239	227	No	2,00000	4,04000	5,34000	10,05000
349	227	220	No	2,20000	4,04000	7,44000	10,05000
357	217	242	No	4,34000	21,64000	2,17000	10,05000
358	242	225	No	4,20000	21,64000	6,44000	10,05000
359	226	243	No	1,08000	0,54000	6,34000	10,05000
360	243	227	No	2,96000	2,56000	6,34000	10,05000

1. Model geometry

Table 3: Connectivity - Frame, Part 1 of 2

Frame	JointI	JointJ	IsCurved	Length m	CentroidX m	CentroidY m	CentroidZ m
372	14	150	No	3,35000	1,08000	8,54000	1,67500
373	150	184	No	3,35000	1,08000	8,54000	5,02500
374	184	218	No	3,35000	1,08000	8,54000	8,37500
375	34	170	No	3,35000	1,08000	4,34000	1,67500
376	170	204	No	3,35000	1,08000	4,34000	5,02500
377	204	238	No	3,35000	1,08000	4,34000	8,37500
378	12	148	No	3,35000	1,08000	0,00000	1,67500
380	148	182	No	3,35000	1,08000	0,00000	5,02500
382	182	216	No	3,35000	1,08000	0,00000	8,37500
383	13	149	No	3,35000	21,64000	0,00000	1,67500
384	149	183	No	3,35000	21,64000	0,00000	5,02500
385	183	217	No	3,35000	21,64000	0,00000	8,37500
386	38	174	No	3,35000	21,64000	4,34000	1,67500
387	174	208	No	3,35000	21,64000	4,34000	5,02500
388	208	242	No	3,35000	21,64000	4,34000	8,37500
389	21	157	No	3,35000	21,64000	8,54000	1,67500
390	157	191	No	3,35000	21,64000	8,54000	5,02500
391	191	225	No	3,35000	21,64000	8,54000	8,37500
392	19	155	No	3,35000	17,27000	0,00000	1,67500
393	155	189	No	3,35000	17,27000	0,00000	5,02500
394	189	223	No	3,35000	17,27000	0,00000	8,37500
395	20	156	No	3,35000	17,27000	8,54000	1,67500
396	156	190	No	3,35000	17,27000	8,54000	5,02500
397	190	224	No	3,35000	17,27000	8,54000	8,37500
398	15	151	No	3,35000	4,04000	0,00000	1,67500
399	151	185	No	3,35000	4,04000	0,00000	5,02500
400	185	219	No	3,35000	4,04000	0,00000	8,37500
401	17	153	No	3,35000	13,65000	0,00000	1,67500
402	153	187	No	3,35000	13,65000	0,00000	5,02500
403	187	221	No	3,35000	13,65000	0,00000	8,37500
404	18	154	No	3,35000	13,65000	8,54000	1,67500
405	154	188	No	3,35000	13,65000	8,54000	5,02500
406	188	222	No	3,35000	13,65000	8,54000	8,37500
407	16	152	No	3,35000	4,04000	8,54000	1,67500
408	152	186	No	3,35000	4,04000	8,54000	5,02500
409	186	220	No	3,35000	4,04000	8,54000	8,37500

Table 4: Frame Section Assignments

Table 4: Frame Section Assignments

Frame	SectionType	AutoSelect	AnalSect	DesignSect	MatProp
220	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
221	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
222	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
223	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
224	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
225	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
226	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
227	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
228	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
229	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
230	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
231	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
232	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
233	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
234	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default

1. Model geometry

Table 4: Frame Section Assignments

Frame	SectionType	AutoSelect	AnalSect	DesignSect	MatProp
235	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
236	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
237	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
238	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
239	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
240	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
241	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
242	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
243	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
244	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
246	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
247	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
248	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
249	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
250	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
251	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
252	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
253	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
254	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
255	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
256	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
257	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
258	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
259	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
260	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
261	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
262	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
263	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
264	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
265	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
266	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
267	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
268	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
269	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
270	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
271	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
272	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
273	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
274	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
275	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
276	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
277	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
278	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
279	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
280	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
281	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
282	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
283	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
284	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
285	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
286	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
287	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
288	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
289	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
290	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
291	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
292	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
293	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
294	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default

1. Model geometry

16 mayo 2025

Table 4: Frame Section Assignments

Frame	SectionType	AutoSelect	AnalSect	DesignSect	MatProp
295	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
296	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
297	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
298	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
299	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
300	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
301	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
302	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
303	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
304	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
305	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
306	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
307	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
308	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
309	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
310	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
311	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
312	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
313	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
314	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
315	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
316	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
317	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
318	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
319	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
320	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
323	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
324	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
325	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
326	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
328	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
329	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
330	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
331	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
332	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
338	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
339	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
340	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
341	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
342	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
343	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
344	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
345	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
346	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
347	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
349	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
357	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
358	Rectangular	N.A.	VIGA 30X40	VIGA 30X40	Default
359	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
360	Rectangular	N.A.	VIGA 20X40	VIGA 20X40	Default
372	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
373	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
374	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
375	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
376	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
377	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
378	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
380	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
382	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default

1. Model geometry

Table 4: Frame Section Assignments

Frame	SectionType	AutoSelect	AnalSect	DesignSect	MatProp
383	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
384	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
385	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
386	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
387	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
388	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
389	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
390	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
391	Rectangular	N.A.	COL B 30X65	COL B 30X65	Default
392	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
393	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
394	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
395	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
396	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
397	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
398	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
399	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
400	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
401	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
402	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
403	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
404	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
405	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
406	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
407	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
408	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default
409	Rectangular	N.A.	COL A 30X65	COL A 30X65	Default

Table 5: Connectivity - Area, Part 1 of 2

Table 5: Connectivity - Area, Part 1 of 2

Area	NumJoints	Joint1	Joint2	Joint3	Joint4	Perimeter m	AreaArea m2
1	4	221	44	42	187	7,700000	1,675000
2	4	187	42	40	153	7,700000	1,675000
3	4	153	40	37	17	7,700000	1,675000
4	4	46	18	154	48	7,700000	1,675000
5	4	48	50	188	154	7,700000	1,675000
6	4	50	52	222	188	7,700000	1,675000
7	4	219	43	41	185	7,700000	1,675000
8	4	185	41	39	151	7,700000	1,675000
9	4	151	39	36	15	7,700000	1,675000
10	4	16	45	47	152	7,700000	1,675000
11	4	47	49	186	152	7,700000	1,675000
12	4	49	51	220	186	7,700000	1,675000
61	4	146	170	175	158	6,160000	2,160000
62	4	170	171	159	175	9,920000	5,920000
63	4	148	151	171	170	14,600000	12,846400
64	4	162	161	160	152	4,340000	1,101600
65	4	165	176	163	162	7,140000	3,184200
66	4	171	164	176	165	5,860000	2,013000
67	4	151	153	172	171	27,900000	41,707400
68	4	164	167	177	176	15,180000	7,139000
69	4	177	166	169	168	4,380000	1,161000
70	4	167	172	166	177	4,780000	1,419000
71	4	172	173	156	154	15,640000	15,204000
72	4	153	155	173	172	15,920000	15,710800

1. Model geometry

Table 5: Connectivity - Area, Part 1 of 2

Area	NumJoints	Joint1	Joint2	Joint3	Joint4	Perimeter m	AreaArea m2
73	4	173	174	157	156	17,140000	18,354000
74	4	174	147	145	157	10,560000	4,536000
75	4	155	149	174	173	17,420000	18,965800
76	4	180	204	209	192	6,160000	2,160000
77	4	204	205	193	209	9,920000	5,920000
78	4	182	185	205	204	14,600000	12,846400
79	4	196	195	194	186	4,340000	1,101600
80	4	199	210	197	196	7,140000	3,184200
81	4	205	198	210	199	5,860000	2,013000
82	4	185	187	206	205	27,900000	41,707400
83	4	198	201	211	210	15,180000	7,139000
84	4	211	200	203	202	4,380000	1,161000
85	4	201	206	200	211	4,780000	1,419000
86	4	206	207	190	188	15,640000	15,204000
87	4	187	189	207	206	15,920000	15,710800
88	4	207	208	191	190	17,140000	18,354000
89	4	208	181	179	191	10,560000	4,536000
90	4	189	183	208	207	17,420000	18,965800
106	4	209	193	186	184	10,320000	6,512000

Table 5: Connectivity - Area, Part 2 of 2

Table 5: Connectivity - Area, Part 2 of 2

Area	Volume m3	CentroidX m	CentroidY m	CentroidZ m	GUID
1	0,418750	13,65000	0,25000	8,37500	
2	0,418750	13,65000	0,25000	5,02500	
3	0,418750	13,65000	0,25000	1,67500	
4	0,418750	13,65000	8,29000	1,67500	
5	0,418750	13,65000	8,29000	5,02500	
6	0,418750	13,65000	8,29000	8,37500	
7	0,418750	4,04000	0,25000	8,37500	
8	0,418750	4,04000	0,25000	5,02500	
9	0,418750	4,04000	0,25000	1,67500	
10	0,418750	4,04000	8,29000	1,67500	
11	0,418750	4,04000	8,29000	5,02500	
12	0,418750	4,04000	8,29000	8,37500	
61	0,000000	0,54000	5,34000	3,35000	
62	0,000000	2,56000	5,34000	3,35000	
63	0,000000	2,56000	2,17000	3,35000	
64	0,000000	4,44500	7,86000	3,35000	
65	0,000000	4,95500	6,31000	3,35000	
66	0,000000	4,95500	4,89000	3,35000	
67	0,000000	8,84500	2,17000	3,35000	
68	0,000000	9,11500	4,89000	3,35000	
69	0,000000	13,00500	5,89000	3,35000	
70	0,000000	13,00500	4,89000	3,35000	
71	0,000000	15,46000	6,44000	3,35000	
72	0,000000	15,46000	2,17000	3,35000	
73	0,000000	19,45500	6,44000	3,35000	
74	0,000000	22,18000	6,44000	3,35000	
75	0,000000	19,45500	2,17000	3,35000	
76	0,000000	0,54000	5,34000	6,70000	
77	0,000000	2,56000	5,34000	6,70000	
78	0,000000	2,56000	2,17000	6,70000	
79	0,000000	4,44500	7,86000	6,70000	
80	0,000000	4,95500	6,31000	6,70000	
81	0,000000	4,95500	4,89000	6,70000	

1. Model geometry

Table 5: Connectivity - Area, Part 2 of 2

Area	Volume m3	CentroidX m	CentroidY m	CentroidZ m	GUID
82	0,000000	8,84500	2,17000	6,70000	
83	0,000000	9,11500	4,89000	6,70000	
84	0,000000	13,00500	5,89000	6,70000	
85	0,000000	13,00500	4,89000	6,70000	
86	0,000000	15,46000	6,44000	6,70000	
87	0,000000	15,46000	2,17000	6,70000	
88	0,000000	19,45500	6,44000	6,70000	
89	0,000000	22,18000	6,44000	6,70000	
90	0,000000	19,45500	2,17000	6,70000	
106	0,000000	2,56000	7,44000	6,70000	

Table 6: Area Section Assignments

Table 6: Area Section Assignments

Area	Section	MatProp
1	MURO	Default
2	MURO	Default
3	MURO	Default
4	MURO	Default
5	MURO	Default
6	MURO	Default
7	MURO	Default
8	MURO	Default
9	MURO	Default
10	MURO	Default
11	MURO	Default
12	MURO	Default
61	PLACA	Default
62	PLACA	Default
63	PLACA	Default
64	PLACA	Default
65	PLACA	Default
66	PLACA	Default
67	PLACA	Default
68	PLACA	Default
69	PLACA	Default
70	PLACA	Default
71	PLACA	Default
72	PLACA	Default
73	PLACA	Default
74	PLACA	Default
75	PLACA	Default
76	PLACA	Default
77	PLACA	Default
78	PLACA	Default
79	PLACA	Default
80	PLACA	Default
81	PLACA	Default
82	PLACA	Default
83	PLACA	Default
84	PLACA	Default
85	PLACA	Default
86	PLACA	Default
87	PLACA	Default
88	PLACA	Default
89	PLACA	Default

2. Material properties

Table 6: Area Section Assignments

Area	Section	MatProp
90	PLACA	Default
106	PLACA	Default

2. Material properties

This section provides material property information for materials used in the model.

Table 7: Material Properties 02 - Basic Mechanical Properties

Table 7: Material Properties 02 - Basic Mechanical Properties

Material	UnitWeight Kgf/m3	UnitMass Kgf-s2/m4	E1 Kgf/m2	G12 Kgf/m2	U12	A1 1/C
24 MPA CONC	2,4000E+03	2,4473E+02	2536040525	1056683552	0,200000	9,9000E-06
A615Gr60	7,8490E+03	8,0038E+02	2,039E+10			1,1700E-05
A992Fy50	7,8490E+03	8,0038E+02	2,039E+10	7841930445	0,300000	1,1700E-05

Table 8: Material Properties 03a - Steel Data, Part 1 of 2

Table 8: Material Properties 03a - Steel Data, Part 1 of 2

Material	Fy Kgf/m2	Fu Kgf/m2	EffFy Kgf/m2	EffFu Kgf/m2	SSCurveOpt	SSHysType	SHard	SMax
A992Fy50	35153481,31	45699525,70	38668829,44	50269478,27	Simple	Kinematic	0,015000	0,110000

Table 8: Material Properties 03a - Steel Data, Part 2 of 2

Table 8: Material Properties 03a - Steel
Data, Part 2 of 2

Material	SRup	FinalSlope
A992Fy50	0,170000	-0,100000

Table 9: Material Properties 03b - Concrete Data, Part 1 of 2

Table 9: Material Properties 03b - Concrete Data, Part 1 of 2

Material	Fc Kgf/m2	LtWtConc	SSCurveOpt	SSHysType	SFc	SCap	FinalSlope	FAngle Degrees
24 MPA CONC	2855205,34	No	Mander	Takeda	0,002219	0,005000	-0,100000	0,000

Table 9: Material Properties 03b - Concrete Data, Part 2 of 2

Table 9: Material
Properties 03b - Concrete
Data, Part 2 of 2

Material	DAngle Degrees
24 MPA CONC	0,000

3. Section properties

Table 10: Material Properties 03e - Rebar Data, Part 1 of 2

Table 10: Material Properties 03e - Rebar Data, Part 1 of 2

Material	Fy Kgf/m2	Fu Kgf/m2	EffFy Kgf/m2	EffFu Kgf/m2	SSCurveOpt	SSHysType	SHard	SCap
A615Gr60	42184177,57	63276266,35	46402595,33	69603892,99	Simple	Kinematic	0,010000	0,090000

Table 10: Material Properties 03e - Rebar Data, Part 2 of 2Table 10: Material Properties 03e - Rebar
Data, Part 2 of 2

Material	FinalSlope	UseCTDef
A615Gr60	-0,100000	No

3. Section properties

This section provides section property information for objects used in the model.

3.1. Frames

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 1 of 5

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 1 of 5

SectionName	Material	Shape	t3 m	t2 m	Area m2	TorsConst m4
COL A 30X65	24 MPA CONC	Rectangular	0,650000	0,300000	0,195000	0,004155
COL B 30X65	24 MPA CONC	Rectangular	0,650000	0,300000	0,195000	0,004155
VIGA 20X40	24 MPA CONC	Rectangular	0,400000	0,200000	0,080000	0,000732
VIGA 30X40	24 MPA CONC	Rectangular	0,400000	0,300000	0,120000	0,001944

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 2 of 5

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 2 of 5

SectionName	I33 m4	I22 m4	AS2 m2	AS3 m2	S33 m3	S22 m3	Z33 m3
COL A 30X65	0,006866	0,001463	0,162500	0,162500	0,021125	0,009750	0,031688
COL B 30X65	0,006866	0,001463	0,162500	0,162500	0,021125	0,009750	0,031688
VIGA 20X40	0,001067	0,000267	0,066667	0,066667	0,005333	0,002667	0,008000
VIGA 30X40	0,001600	0,000900	0,100000	0,100000	0,008000	0,006000	0,012000

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 3 of 5

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 3 of 5

SectionName	Z22 m3	R33 m	R22 m	ConcCol	ConcBeam	Color	TotalWt Kgf
COL A 30X65	0,014625	0,187639	0,086603	Yes	No	DarkBlue	28220,40
COL B 30X65	0,014625	0,187639	0,086603	Yes	No	Yellow	28220,40
VIGA 20X40	0,004000	0,115470	0,057735	No	Yes	Red	9477,12
VIGA 30X40	0,009000	0,115470	0,086603	No	Yes	Gray8Dark	88830,72

3. Section properties

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 4 of 5**Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 4 of 5**

SectionName	TotalMass Kgf-s2/m	FromFile	AMod	A2Mod	A3Mod	JMod	I2Mod
COL A 30X65	2877,68	No	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000
COL B 30X65	2877,68	No	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000
VIGA 20X40	966,40	No	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000
VIGA 30X40	9058,21	No	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000

Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 5 of 5**Table 11: Frame Section Properties 01 - General, Part 5 of 5**

SectionName	I3Mod	MMod	WMod	GUID	Notes
COL A 30X65	1,000000	1,000000	1,000000		Added 6/05/2025 3:00:52 p. m.
COL B 30X65	1,000000	1,000000	1,000000		Added 6/05/2025 2:56:44 p. m.
VIGA 20X40	1,000000	1,000000	1,000000		Added 6/05/2025 2:56:29 p. m.
VIGA 30X40	1,000000	1,000000	1,000000		Added 6/05/2025 2:55:41 p. m.

Table 12: Frame Section Properties 02 - Concrete Column, Part 1 of 2**Table 12: Frame Section Properties 02 - Concrete Column, Part 1 of 2**

SectionName	RebarMatL	RebarMatC	ReinfConfig	LatReinf	Cover m	NumBars3Dir	NumBars2Dir	BarSizeL
COL A 30X65	A615Gr60	A615Gr60	Rectangular	Ties	0,040000	3	4	#6
COL B 30X65	A615Gr60	A615Gr60	Rectangular	Ties	0,040000	3	3	#6

Table 12: Frame Section Properties 02 - Concrete Column, Part 2 of 2**Table 12: Frame Section Properties 02 - Concrete Column, Part 2 of 2**

SectionName	BarSizeC	SpacingC m	NumCBars2	NumCBars3	ReinfType
COL A 30X65	#3	0,100000	2	2	Design
COL B 30X65	#3	0,100000	3	3	Design

Table 13: Frame Section Properties 03 - Concrete Beam**Table 13: Frame Section Properties 03 - Concrete Beam**

SectionName	RebarMatL	RebarMatC	TopCover m	BotCover m	TopLeftArea m2	TopRightArea m2	BotLeftArea m2	BotRightArea m2
VIGA 20X40	A615Gr60	A615Gr60	0,040000	0,040000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
VIGA 30X40	A615Gr60	A615Gr60	0,040000	0,040000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000

3.2. Areas

4. Load patterns

Table 14: Area Section Properties, Part 1 of 4

Table 14: Area Section Properties, Part 1 of 4

Section	Material	MatAngle Degrees	AreaType	Type	DrillDOF	Thickness m	BendThick m	Arc Degrees
MURO	24 MPA CONC	0,000	Shell	Shell-Thin	Yes	0,250000	0,250000	
PLACA	24 MPA CONC	0,000	Shell	Membrane	Yes	0,000000	0,000000	

Table 14: Area Section Properties, Part 2 of 4

Table 14: Area Section Properties, Part 2 of 4

Section	InComp	CoordSys	Color	TotalWt Kgf	TotalMass Kgf-s2/m	F11Mod	F22Mod
MURO			Green	12060,00	1229,78	1,000000	1,000000
PLACA			Green	0,00	0,00	1,000000	1,000000

Table 14: Area Section Properties, Part 3 of 4

Table 14: Area Section Properties, Part 3 of 4

Section	F12Mod	M11Mod	M22Mod	M12Mod	V13Mod	V23Mod	MMod	WMod
MURO	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000
PLACA	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000	1,000000

Table 14: Area Section Properties, Part 4 of 4

Table 14: Area Section Properties, Part 4 of 4

Section	GUID	Notes
MURO		Added 15/05/2025 12:19:14 p. m.
PLACA		Added 6/05/2025 3:20:53 p. m.

4. Load patterns

This section provides loading information as applied to the model.

4.1. Definitions

Table 15: Load Pattern Definitions

Table 15: Load Pattern Definitions

LoadPat	DesignType	SelfWtMult	AutoLoad	GUID	Notes
MUERTA	DEAD	1,000000			
MUERTA DE ENTREPISO	DEAD	0,000000			
MUERTA DE CUBIERTA	DEAD	0,000000			
MUERTA DE RIGIDEZ	DEAD	0,000000			
VIVA DE ENTREPISO	LIVE	0,000000			
VIVA DE CUBIERTA	LIVE	0,000000			

5. Load cases

Table 15: Load Pattern Definitions

LoadPat	DesignType	SelfWtMult	AutoLoad	GUID	Notes
MUERTA DE ESCALERA	DEAD	0,000000			
VIVIA DE RIGIDEZ	LIVE	0,000000			

5. Load cases

This section provides load case information.

5.1. Definitions

Table 16: Load Case Definitions, Part 1 of 2

Table 16: Load Case Definitions, Part 1 of 2

Case	Type	InitialCond	ModalCase	BaseCase	DesTypeOpt	DesignType	AutoType
DEAD	LinStatic	Zero			Prog Det	DEAD	None
MODAL	LinModal	Zero			Prog Det	OTHER	None
MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic	Zero			Prog Det	DEAD	None
MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic	Zero			Prog Det	DEAD	None
MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic	Zero			Prog Det	DEAD	None
VIVA DE ENTREPISO	LinStatic	Zero			Prog Det	LIVE	None
VIVA DE CUBIERTA	LinStatic	Zero			Prog Det	LIVE	None
MUERTA DE ESCALERA	LinStatic	Zero			Prog Det	DEAD	None
VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic	Zero			Prog Det	LIVE	None
ESPEC DER X	LinRespSpec		MODAL		Prog Det	QUAKE	None
ESPEC DER Y	LinRespSpec		MODAL		Prog Det	QUAKE	None

Table 16: Load Case Definitions, Part 2 of 2

Table 16: Load Case Definitions, Part 2 of 2

Case	RunCase	CaseStatus	GUID	Notes
DEAD	Yes	Finished		
MODAL	Yes	Finished		
MUERTA DE ENTREPISO	Yes	Finished		
MUERTA DE CUBIERTA	Yes	Finished		
MUERTA DE RIGIDEZ	Yes	Finished		
VIVA DE ENTREPISO	Yes	Finished		
VIVA DE CUBIERTA	Yes	Finished		
MUERTA DE ESCALERA	Yes	Finished		
VIVIA DE RIGIDEZ	Yes	Finished		

5. Load cases

Table 16: Load Case Definitions, Part 2 of 2

Case	RunCase	CaseStatus	GUID	Notes
ESPEC DER X	Yes	Finished		
ESPEC DER Y	Yes	Finished		

5.2. Static case load assignments

Table 17: Case - Static 1 - Load Assignments

Table 17: Case - Static 1 - Load Assignments

Case	LoadType	LoadName	LoadSF
DEAD	Load pattern	MUERTA	1,000000
MUERTA DE ENTREPISO	Load pattern	MUERTA DE ENTREPISO	1,000000
MUERTA DE CUBIERTA	Load pattern	MUERTA DE CUBIERTA	1,000000
MUERTA DE RIGIDEZ	Load pattern	MUERTA DE RIGIDEZ	1,000000
VIVA DE ENTREPISO	Load pattern	VIVA DE ENTREPISO	1,000000
VIVA DE CUBIERTA	Load pattern	VIVA DE CUBIERTA	1,000000
MUERTA DE ESCALERA	Load pattern	MUERTA DE ESCALERA	1,000000
VIVA DE RIGIDEZ	Load pattern	VIVA DE RIGIDEZ	1,000000

5.3. Response spectrum case load assignments

Table 18: Case - Response Spectrum 1 - General, Part 1 of 2

Table 18: Case - Response Spectrum 1 - General, Part 1 of 2

Case	ModalComb o	GMCF1 Cyc/sec	GMCF2 Cyc/sec	PerRigid	DirCombo	DampingType	ConstDamp
ESPEC DER X	SRSS	1,0000E+00	0,0000E+00	SRSS	SRSS	Constant	0,0500
ESPEC DER Y	SRSS	1,0000E+00	0,0000E+00	SRSS	SRSS	Constant	0,0500

Table 18: Case - Response Spectrum 1 - General, Part 2 of 2

Table 18: Case - Response Spectrum 1 - General, Part 2 of 2

Case	EccenRatio	NumOverride
ESPEC DER X	0,000000	0
ESPEC DER Y	0,000000	0

Table 19: Case - Response Spectrum 2 - Load Assignments

Table 19: Case - Response Spectrum 2 - Load Assignments						
Case	LoadType	LoadName	CoordSys	Function	Angle Degrees	TransAccSF m/sec2
ESPEC DER X	Acceleration	U1	GLOBAL	ESP DER	0,000	9,81000
ESPEC DER Y	Acceleration	U2	GLOBAL	ESP DER	0,000	9,81000

6. Load combinations

This section provides load combination information.

Table 20: Combination Definitions, Part 1 of 3

Table 20: Combination Definitions, Part 1 of 3						
ComboName	ComboType	AutoDesign	CaseType	CaseName	ScaleFactor	SteelDesign
UDCON1	Linear Add	No	Linear Static	DEAD	1,400000	No
UDCON1			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,400000	
UDCON1			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	1,400000	
UDCON1			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	1,400000	
UDCON1			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	1,400000	
UDCON2	Linear Add	No	Linear Static	DEAD	1,200000	No
UDCON2			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,200000	
UDCON2			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	1,200000	
UDCON2			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	1,200000	
UDCON2			Linear Static	VIVA DE ENTREPISO	1,600000	
UDCON2	Linear Add	No	Linear Static	VIVA DE CUBIERTA	1,600000	No
UDCON2			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	1,200000	
UDCON2			Linear Static	VIVIA DE RIGIDEZ	1,600000	
UDCON3			Linear Static	DEAD	1,200000	
UDCON3			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,200000	
UDCON3	Linear Add	No	Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	1,200000	No
UDCON3			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	1,200000	
UDCON3			Linear Static	VIVA DE ENTREPISO	1,000000	
UDCON3			Linear Static	VIVA DE CUBIERTA	1,000000	
UDCON3			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	1,200000	
UDCON3	Linear Add	No	Linear Static	VIVIA DE RIGIDEZ	1,000000	No
UDCON3			Response Spectrum	ESPEC DER X	1,000000	
UDCON3			Response Spectrum	ESPEC DER Y	0,300000	
UDCON4			Linear Static	DEAD	1,200000	
UDCON4			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,200000	
UDCON4	Linear Add	No	Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	1,200000	No
UDCON4			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	1,200000	
UDCON4			Linear Static	VIVA DE ENTREPISO	1,000000	
UDCON4			Linear Static	VIVA DE ENTREPISO	1,000000	

Table 20: Combination Definitions, Part 1 of 3

ComboName	ComboType	AutoDesign	CaseType	CaseName	ScaleFactor	SteelDesign
UDCON4			Linear Static	VIVA DE CUBIERTA	1,000000	
UDCON4			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	1,200000	
UDCON4			Linear Static	VIVIA DE RIGIDEZ	1,000000	
UDCON4			Response Spectrum	ESPEC DER Y	1,000000	
UDCON4			Response Spectrum	ESPEC DER X	0,300000	
UDCON5	Linear Add	No	Linear Static	DEAD	0,900000	No
UDCON5			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	0,900000	
UDCON5			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	0,900000	
UDCON5			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	0,900000	
UDCON5			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	0,900000	
UDCON5			Response Spectrum	ESPEC DER X	1,000000	
UDCON5			Response Spectrum	ESPEC DER Y	0,300000	
UDCON6	Linear Add	No	Linear Static	DEAD	0,900000	No
UDCON6			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	0,900000	
UDCON6			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	0,900000	
UDCON6			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	0,900000	
UDCON6			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	0,900000	
UDCON6			Response Spectrum	ESPEC DER Y	1,000000	
UDCON6			Response Spectrum	ESPEC DER X	0,300000	
UDCON7	Linear Add	No	Linear Static	DEAD	1,400000	No
UDCON7			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,400000	
UDCON7			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	1,400000	
UDCON7			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	1,400000	
UDCON7			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	1,400000	
UDCON8	Linear Add	No	Linear Static	DEAD	1,200000	No
UDCON8			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,200000	
UDCON8			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	1,200000	
UDCON8			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	1,200000	
UDCON8			Linear Static	VIVA DE ENTREPISO	1,600000	
UDCON8			Linear Static	VIVA DE CUBIERTA	1,600000	
UDCON8			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	1,200000	
UDCON8			Linear Static	VIVIA DE RIGIDEZ	1,600000	
UDCON9	Linear Add	No	Linear Static	DEAD	1,200000	No
UDCON9			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,200000	
UDCON9			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	1,200000	
UDCON9			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	1,200000	
UDCON9			Linear Static	VIVA DE ENTREPISO	1,000000	
UDCON9			Linear Static	VIVA DE CUBIERTA	1,000000	
UDCON9			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	1,200000	
UDCON9			Linear Static	VIVIA DE RIGIDEZ	1,000000	

Table 20: Combination Definitions, Part 1 of 3

ComboName	ComboType	AutoDesign	CaseType	CaseName	ScaleFactor	SteelDesign
UDCON9	Linear Add	No	Response Spectrum	ESPEC DER X	1,000000	No
UDCON10			Linear Static	DEAD	1,200000	
UDCON10			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,200000	
UDCON10			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	1,200000	
UDCON10			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	1,200000	
UDCON10	Linear Add	No	Linear Static	VIVA DE ENTREPISO	1,000000	No
UDCON10			Linear Static	VIVA DE CUBIERTA	1,000000	
UDCON10			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	1,200000	
UDCON10			Linear Static	VIVIA DE RIGIDEZ	1,000000	
UDCON10			Response Spectrum	ESPEC DER Y	1,000000	
UDCON11	Linear Add	No	Linear Static	DEAD	0,900000	No
UDCON11			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	0,900000	
UDCON11			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	0,900000	
UDCON11			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	0,900000	
UDCON11			Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	0,900000	
UDCON11	Linear Add	No	Response Spectrum	ESPEC DER X	1,000000	No
UDCON12			Linear Static	DEAD	0,900000	
UDCON12			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	0,900000	
UDCON12			Linear Static	MUERTA DE CUBIERTA	0,900000	
UDCON12			Linear Static	MUERTA DE RIGIDEZ	0,900000	
UDCON12	Envelope	No	Linear Static	MUERTA DE ESCALERA	0,900000	No
UDCON12			Response Spectrum	ESPEC DER Y	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON1	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON10	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON11	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON12	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON2	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON3	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON4	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON5	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON6	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON7	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON8	1,000000	
ENVOL DIS			Response Combo	UDCON9	1,000000	
CIM 1	Linear Add	No	Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,000000	No
CIM 1			Response Spectrum	ESPEC DER X	0,190000	
CIM 2			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,000000	
CIM 2	Linear Add	No	Response Spectrum	ESPEC DER X	-0,190000	No
CIM 3			Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,000000	
CIM 3			Response Spectrum	ESPEC DER Y	0,190000	
CIM 4	Linear Add	No	Linear Static	MUERTA DE ENTREPISO	1,000000	No
CIM 4			Response Spectrum	ESPEC DER Y	-0,190000	
ENVOL CIM			Response Combo	CIM 1	1,000000	
ENVOL CIM	Envelope	No	Response Combo	CIM 2	1,000000	No
ENVOL CIM			Response Combo	CIM 3	1,000000	

6. Load combinations

Table 20: Combination Definitions, Part 1 of 3

ComboName	ComboType	AutoDesign	CaseType	CaseName	ScaleFactor	SteelDesign
ENVOL CIM			Response Combo	CIM 4	1,000000	

Table 20: Combination Definitions, Part 2 of 3

Table 20: Combination Definitions, Part 2 of 3

ComboName	CaseName	ConcDesign	AlumDesign	ColdDesign	GUID
UDCON1	DEAD	Yes	No	No	
UDCON1	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON1	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON1	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON1	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON2	DEAD	Yes	No	No	
UDCON2	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON2	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON2	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON2	VIVA DE ENTREPISO				
UDCON2	VIVA DE CUBIERTA				
UDCON2	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON2	VIVA DE RIGIDEZ				
UDCON3	DEAD	Yes	No	No	
UDCON3	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON3	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON3	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON3	VIVA DE ENTREPISO				
UDCON3	VIVA DE CUBIERTA				
UDCON3	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON3	VIVA DE RIGIDEZ				
UDCON3	ESPEC DER X				
UDCON3	ESPEC DER Y				
UDCON4	DEAD	Yes	No	No	
UDCON4	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON4	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON4	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON4	VIVA DE ENTREPISO				
UDCON4	VIVA DE CUBIERTA				
UDCON4	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON4	VIVA DE RIGIDEZ				
UDCON4	ESPEC DER Y				
UDCON4	ESPEC DER X				
UDCON5	DEAD	Yes	No	No	

Table 20: Combination Definitions, Part 2 of 3

ComboName	CaseName	ConcDesign	AlumDesign	ColdDesign	GUID
UDCON5	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON5	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON5	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON5	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON5	ESPEC DER X				
UDCON5	ESPEC DER Y				
UDCON6	DEAD	Yes	No	No	
UDCON6	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON6	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON6	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON6	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON6	ESPEC DER Y				
UDCON6	ESPEC DER X				
UDCON7	DEAD	Yes	No	No	
UDCON7	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON7	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON7	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON7	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON8	DEAD	Yes	No	No	
UDCON8	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON8	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON8	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON8	VIVA DE ENTREPISO				
UDCON8	VIVA DE CUBIERTA				
UDCON8	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON8	VIVIA DE RIGIDEZ				
UDCON9	DEAD	Yes	No	No	
UDCON9	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON9	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON9	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON9	VIVA DE ENTREPISO				
UDCON9	VIVA DE CUBIERTA				
UDCON9	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON9	VIVIA DE RIGIDEZ				
UDCON9	ESPEC DER X				
UDCON10	DEAD	Yes	No	No	
UDCON10	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON10	MUERTA DE CUBIERTA				

Table 20: Combination Definitions, Part 2 of 3

ComboName	CaseName	ConcDesign	AlumDesign	ColdDesign	GUID
UDCON10	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON10	VIVA DE ENTREPISO				
UDCON10	VIVA DE CUBIERTA				
UDCON10	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON10	VIVA DE RIGIDEZ				
UDCON10	ESPEC DER Y				
UDCON11	DEAD	Yes	No	No	
UDCON11	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON11	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON11	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON11	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON11	ESPEC DER X				
UDCON12	DEAD	Yes	No	No	
UDCON12	MUERTA DE ENTREPISO				
UDCON12	MUERTA DE CUBIERTA				
UDCON12	MUERTA DE RIGIDEZ				
UDCON12	MUERTA DE ESCALERA				
UDCON12	ESPEC DER Y				
ENVOL DIS	UDCON1	No	No	No	
ENVOL DIS	UDCON10				
ENVOL DIS	UDCON11				
ENVOL DIS	UDCON12				
ENVOL DIS	UDCON2				
ENVOL DIS	UDCON3				
ENVOL DIS	UDCON4				
ENVOL DIS	UDCON5				
ENVOL DIS	UDCON6				
ENVOL DIS	UDCON7				
ENVOL DIS	UDCON8				
ENVOL DIS	UDCON9				
CIM 1	MUERTA DE ENTREPISO	No	No	No	
CIM 1	ESPEC DER X				
CIM 2	MUERTA DE ENTREPISO	No	No	No	
CIM 2	ESPEC DER X				
CIM 3	MUERTA DE ENTREPISO	No	No	No	
CIM 3	ESPEC DER Y				
CIM 4	MUERTA DE ENTREPISO	No	No	No	
CIM 4	ESPEC DER Y				
ENVOL CIM	CIM 1	No	No	No	
ENVOL CIM	CIM 2				
ENVOL CIM	CIM 3				
ENVOL CIM	CIM 4				

Table 20: Combination Definitions, Part 3 of 3

Table 20: Combination Definitions, Part 3 of 3		
ComboName	CaseName	Notes
UDCON1	DEAD	Dead Only; Strength
UDCON1	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON1	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON1	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON1	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON2	DEAD	Dead + Live; Strength
UDCON2	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON2	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON2	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON2	VIVA DE ENTREPISO	
UDCON2	VIVA DE CUBIERTA	Dead + Live + Response Spectrum; Strength
UDCON2	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON2	VIVA DE RIGIDEZ	
UDCON3	DEAD	
UDCON3	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON3	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON3	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON3	VIVA DE ENTREPISO	
UDCON3	VIVA DE CUBIERTA	
UDCON3	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON3	VIVA DE RIGIDEZ	
UDCON3	ESPEC DER X	Dead + Live + Response Spectrum; Strength
UDCON3	ESPEC DER Y	
UDCON4	DEAD	
UDCON4	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON4	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON4	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON4	VIVA DE ENTREPISO	
UDCON4	VIVA DE CUBIERTA	
UDCON4	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON4	VIVA DE RIGIDEZ	
UDCON4	ESPEC DER Y	Dead (min) + Response Spectrum; Strength
UDCON4	ESPEC DER X	
UDCON5	DEAD	
UDCON5	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON5	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON5	MUERTA DE RIGIDEZ	

6. Load combinations

Table 20: Combination Definitions, Part 3 of 3

ComboName	CaseName	Notes
UDCON5	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON5	ESPEC DER X	
UDCON5	ESPEC DER Y	
UDCON6	DEAD	Dead (min) + Response Spectrum; Strength
UDCON6	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON6	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON6	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON6	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON6	ESPEC DER Y	
UDCON6	ESPEC DER X	
UDCON7	DEAD	Dead Only; Strength
UDCON7	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON7	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON7	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON7	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON8	DEAD	Dead + Live; Strength
UDCON8	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON8	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON8	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON8	VIVA DE ENTREPISO	
UDCON8	VIVA DE CUBIERTA	
UDCON8	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON8	VIVA DE RIGIDEZ	
UDCON9	DEAD	Dead + Live + Response Spectrum; Strength
UDCON9	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON9	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON9	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON9	VIVA DE ENTREPISO	
UDCON9	VIVA DE CUBIERTA	
UDCON9	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON9	VIVA DE RIGIDEZ	
UDCON9	ESPEC DER X	
UDCON10	DEAD	Dead + Live + Response Spectrum; Strength
UDCON10	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON10	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON10	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON10	VIVA DE ENTREPISO	

6. Load combinations

Table 20: Combination Definitions, Part 3 of 3

ComboName	CaseName	Notes
UDCON10	VIVA DE CUBIERTA	
UDCON10	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON10	VIVIA DE RIGIDEZ	
UDCON10	ESPEC DER Y	
UDCON11	DEAD	Dead (min) + Response Spectrum; Strength
UDCON11	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON11	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON11	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON11	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON11	ESPEC DER X	
UDCON12	DEAD	Dead (min) + Response Spectrum; Strength
UDCON12	MUERTA DE ENTREPISO	
UDCON12	MUERTA DE CUBIERTA	
UDCON12	MUERTA DE RIGIDEZ	
UDCON12	MUERTA DE ESCALERA	
UDCON12	ESPEC DER Y	
ENVOL DIS	UDCON1	
ENVOL DIS	UDCON10	
ENVOL DIS	UDCON11	
ENVOL DIS	UDCON12	
ENVOL DIS	UDCON2	
ENVOL DIS	UDCON3	
ENVOL DIS	UDCON4	
ENVOL DIS	UDCON5	
ENVOL DIS	UDCON6	
ENVOL DIS	UDCON7	
ENVOL DIS	UDCON8	
ENVOL DIS	UDCON9	
CIM 1	MUERTA DE ENTREPISO	
CIM 1	ESPEC DER X	
CIM 2	MUERTA DE ENTREPISO	
CIM 2	ESPEC DER X	
CIM 3	MUERTA DE ENTREPISO	
CIM 3	ESPEC DER Y	
CIM 4	MUERTA DE ENTREPISO	
CIM 4	ESPEC DER Y	
ENVOL CIM	CIM 1	
ENVOL CIM	CIM 2	
ENVOL CIM	CIM 3	
ENVOL CIM	CIM 4	

7. Structure results

This section provides structure results, including items such as structural periods and base reactions.

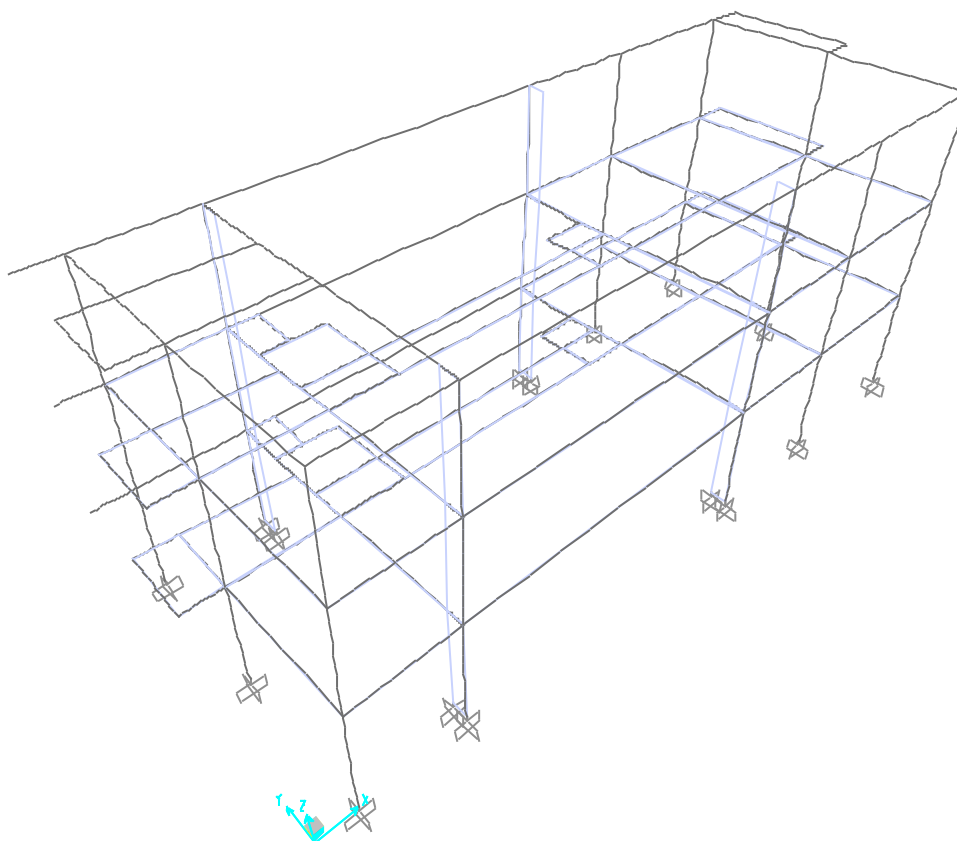


Figure 2: Deformed shape

7.1. Mass summary

Table 21: Assembled Joint Masses

Table 21: Assembled Joint Masses						
Joint	U1 Kgf-s2/m	U2 Kgf-s2/m	U3 Kgf-s2/m	R1 Kgf-m-s2	R2 Kgf-m-s2	R3 Kgf-m-s2
12	159,87	159,87	159,87	0,00	0,00	0,00
13	159,87	159,87	159,87	0,00	0,00	0,00
14	159,87	159,87	159,87	0,00	0,00	0,00
15	211,11	211,11	211,11	0,00	0,00	0,00
16	211,11	211,11	211,11	0,00	0,00	0,00
17	211,11	211,11	211,11	0,00	0,00	0,00
18	211,11	211,11	211,11	0,00	0,00	0,00
19	159,87	159,87	159,87	0,00	0,00	0,00
20	159,87	159,87	159,87	0,00	0,00	0,00
21	159,87	159,87	159,87	0,00	0,00	0,00
34	159,87	159,87	159,87	0,00	0,00	0,00
36	51,24	51,24	51,24	0,00	0,00	0,00
37	51,24	51,24	51,24	0,00	0,00	0,00
38	159,87	159,87	159,87	0,00	0,00	0,00
39	252,07	252,07	252,07	0,00	0,00	0,00
40	252,07	252,07	252,07	0,00	0,00	0,00

7. Structure results

Table 21: Assembled Joint Masses

Joint	U1 Kgf-s2/m	U2 Kgf-s2/m	U3 Kgf-s2/m	R1 Kgf-m-s2	R2 Kgf-m-s2	R3 Kgf-m-s2
41	252,07	252,07	252,07	0,00	0,00	0,00
42	252,07	252,07	252,07	0,00	0,00	0,00
43	194,85	194,85	194,85	0,00	0,00	0,00
44	51,24	51,24	51,24	0,00	0,00	0,00
45	51,24	51,24	51,24	0,00	0,00	0,00
46	51,24	51,24	51,24	0,00	0,00	0,00
47	149,36	149,36	149,36	0,00	0,00	0,00
48	178,31	178,31	178,31	0,00	0,00	0,00
49	149,36	149,36	149,36	0,00	0,00	0,00
50	178,31	178,31	178,31	0,00	0,00	0,00
51	124,04	124,04	124,04	0,00	0,00	0,00
52	51,24	51,24	51,24	0,00	0,00	0,00
144	31,72	31,72	31,72	0,00	0,00	0,00
145	216,65	216,65	216,65	0,00	0,00	0,00
146	109,58	109,58	109,58	0,00	0,00	0,00
147	216,65	216,65	216,65	0,00	0,00	0,00
148	786,48	786,48	786,48	0,00	0,00	0,00
149	937,56	937,56	937,56	0,00	0,00	0,00
150	438,39	438,39	438,39	0,00	0,00	0,00
151	1786,30	1786,30	1786,30	0,00	0,00	0,00
152	569,92	569,92	569,92	0,00	0,00	0,00
153	1857,01	1857,01	1857,01	0,00	0,00	0,00
154	1076,68	1076,68	1076,68	0,00	0,00	0,00
155	1325,43	1325,43	1325,43	0,00	0,00	0,00
156	1300,56	1300,56	1300,56	0,00	0,00	0,00
157	1034,78	1034,78	1034,78	0,00	0,00	0,00
158	99,01	99,01	99,01	0,00	0,00	0,00
159	224,02	224,02	224,02	0,00	0,00	0,00
160	328,59	328,59	328,59	0,00	0,00	0,00
161	139,26	139,26	139,26	0,00	0,00	0,00
162	119,45	119,45	119,45	0,00	0,00	0,00
163	85,84	85,84	85,84	0,00	0,00	0,00
164	1077,02	1077,02	1077,02	0,00	0,00	0,00
165	215,82	215,82	215,82	0,00	0,00	0,00
166	153,05	153,05	153,05	0,00	0,00	0,00
167	1008,51	1008,51	1008,51	0,00	0,00	0,00
168	63,68	63,68	63,68	0,00	0,00	0,00
169	135,68	135,68	135,68	0,00	0,00	0,00
170	1031,94	1031,94	1031,94	0,00	0,00	0,00
171	825,67	825,67	825,67	0,00	0,00	0,00
172	994,27	994,27	994,27	0,00	0,00	0,00
173	1751,86	1751,86	1751,86	0,00	0,00	0,00
174	1524,26	1524,26	1524,26	0,00	0,00	0,00
175	292,84	292,84	292,84	0,00	0,00	0,00
176	521,03	521,03	521,03	0,00	0,00	0,00
177	441,82	441,82	441,82	0,00	0,00	0,00
178	31,72	31,72	31,72	0,00	0,00	0,00
179	216,65	216,65	216,65	0,00	0,00	0,00
180	109,58	109,58	109,58	0,00	0,00	0,00
181	216,65	216,65	216,65	0,00	0,00	0,00
182	786,48	786,48	786,48	0,00	0,00	0,00
183	937,56	937,56	937,56	0,00	0,00	0,00
184	630,92	630,92	630,92	0,00	0,00	0,00
185	1786,30	1786,30	1786,30	0,00	0,00	0,00
186	686,62	686,62	686,62	0,00	0,00	0,00
187	1857,01	1857,01	1857,01	0,00	0,00	0,00
188	1076,68	1076,68	1076,68	0,00	0,00	0,00
189	1325,43	1325,43	1325,43	0,00	0,00	0,00
190	1300,56	1300,56	1300,56	0,00	0,00	0,00

7. Structure results

Table 21: Assembled Joint Masses

Joint	U1 Kgf-s2/m	U2 Kgf-s2/m	U3 Kgf-s2/m	R1 Kgf-m-s2	R2 Kgf-m-s2	R3 Kgf-m-s2
191	1034,78	1034,78	1034,78	0,00	0,00	0,00
192	99,01	99,01	99,01	0,00	0,00	0,00
193	340,72	340,72	340,72	0,00	0,00	0,00
194	328,59	328,59	328,59	0,00	0,00	0,00
195	139,26	139,26	139,26	0,00	0,00	0,00
196	119,45	119,45	119,45	0,00	0,00	0,00
197	85,84	85,84	85,84	0,00	0,00	0,00
198	1077,02	1077,02	1077,02	0,00	0,00	0,00
199	215,82	215,82	215,82	0,00	0,00	0,00
200	153,05	153,05	153,05	0,00	0,00	0,00
201	1008,51	1008,51	1008,51	0,00	0,00	0,00
202	63,68	63,68	63,68	0,00	0,00	0,00
203	135,68	135,68	135,68	0,00	0,00	0,00
204	1031,94	1031,94	1031,94	0,00	0,00	0,00
205	825,67	825,67	825,67	0,00	0,00	0,00
206	994,27	994,27	994,27	0,00	0,00	0,00
207	1751,86	1751,86	1751,86	0,00	0,00	0,00
208	1524,26	1524,26	1524,26	0,00	0,00	0,00
209	485,37	485,37	485,37	0,00	0,00	0,00
210	521,03	521,03	521,03	0,00	0,00	0,00
211	441,82	441,82	441,82	0,00	0,00	0,00
212	35,74	35,74	35,74	0,00	0,00	0,00
213	133,60	133,60	133,60	0,00	0,00	0,00
214	82,34	82,34	82,34	0,00	0,00	0,00
215	133,60	133,60	133,60	0,00	0,00	0,00
216	401,43	401,43	401,43	0,00	0,00	0,00
217	448,08	448,08	448,08	0,00	0,00	0,00
218	366,35	366,35	366,35	0,00	0,00	0,00
219	643,60	643,60	643,60	0,00	0,00	0,00
220	643,60	643,60	643,60	0,00	0,00	0,00
221	648,89	648,89	648,89	0,00	0,00	0,00
222	648,89	648,89	648,89	0,00	0,00	0,00
223	424,26	424,26	424,26	0,00	0,00	0,00
224	424,26	424,26	424,26	0,00	0,00	0,00
225	479,19	479,19	479,19	0,00	0,00	0,00
226	71,77	71,77	71,77	0,00	0,00	0,00
227	191,40	191,40	191,40	0,00	0,00	0,00
238	503,34	503,34	503,34	0,00	0,00	0,00
239	291,19	291,19	291,19	0,00	0,00	0,00
242	478,19	478,19	478,19	0,00	0,00	0,00
243	233,11	233,11	233,11	0,00	0,00	0,00

7.2. Modal results

Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 1 of 3

Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 1 of 3

OutputCase	StepType	StepNum	Period Sec	UX	UY	UZ	SumUX	SumUY
MODAL	Mode	1,000000	0,535394	4,184E-04	0,793	3,040E-04	4,184E-04	0,793
MODAL	Mode	2,000000	0,461034	0,760	1,119E-04	1,929E-04	0,760	0,793
MODAL	Mode	3,000000	0,455628	0,068	1,710E-03	5,905E-06	0,829	0,795
MODAL	Mode	4,000000	0,281665	7,632E-05	8,747E-05	0,011	0,829	0,795
MODAL	Mode	5,000000	0,275584	8,861E-04	8,717E-04	0,199	0,829	0,796
MODAL	Mode	6,000000	0,220236	3,819E-04	6,957E-06	6,951E-04	0,830	0,796

7. Structure results

Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 1 of 3

OutputCase	StepType	StepNum	Period Sec	UX	UY	UZ	SumUX	SumUY
MODAL	Mode	7,000000	0,213088	2,255E-03	2,321E-05	0,023	0,832	0,796
MODAL	Mode	8,000000	0,181821	1,934E-05	1,392E-07	9,123E-04	0,832	0,796
MODAL	Mode	9,000000	0,177651	2,916E-05	2,909E-06	0,028	0,832	0,796
MODAL	Mode	10,000000	0,149397	7,709E-05	0,110	2,220E-05	0,832	0,906
MODAL	Mode	11,000000	0,134002	0,130	2,144E-05	1,717E-04	0,962	0,906
MODAL	Mode	12,000000	0,127836	2,095E-04	0,015	8,709E-05	0,962	0,921

Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 2 of 3

Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 2 of 3

OutputCase	StepType	StepNum	SumUZ	RX	RY	RZ	SumRX	SumRY
MODAL	Mode	1,000000	3,040E-04	0,553	4,021E-04	0,532	0,553	4,021E-04
MODAL	Mode	2,000000	4,969E-04	1,694E-04	0,161	0,010	0,554	0,161
MODAL	Mode	3,000000	5,028E-04	2,680E-03	0,014	0,272	0,556	0,176
MODAL	Mode	4,000000	0,012	4,054E-03	4,219E-03	1,058E-04	0,560	0,180
MODAL	Mode	5,000000	0,211	0,079	0,073	5,230E-04	0,639	0,253
MODAL	Mode	6,000000	0,212	1,511E-04	2,860E-03	4,005E-05	0,640	0,256
MODAL	Mode	7,000000	0,235	5,222E-03	0,083	1,444E-04	0,645	0,339
MODAL	Mode	8,000000	0,236	2,849E-04	5,000E-04	5,544E-06	0,645	0,340
MODAL	Mode	9,000000	0,264	8,292E-03	0,016	9,977E-07	0,653	0,355
MODAL	Mode	10,000000	0,264	1,032E-03	3,625E-06	0,107	0,654	0,355
MODAL	Mode	11,000000	0,264	8,465E-05	2,083E-04	8,478E-03	0,654	0,355
MODAL	Mode	12,000000	0,264	3,119E-04	1,290E-06	6,461E-03	0,655	0,355

Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 3 of 3

Table 22: Modal Participating Mass Ratios, Part 3 of 3

OutputCase	StepType	StepNum	SumRZ
MODAL	Mode	1,000000	0,532
MODAL	Mode	2,000000	0,542
MODAL	Mode	3,000000	0,814
MODAL	Mode	4,000000	0,814
MODAL	Mode	5,000000	0,815
MODAL	Mode	6,000000	0,815
MODAL	Mode	7,000000	0,815
MODAL	Mode	8,000000	0,815
MODAL	Mode	9,000000	0,815
MODAL	Mode	10,000000	0,922
MODAL	Mode	11,000000	0,930
MODAL	Mode	12,000000	0,937

7.3. Base reactions

Table 23: Base Reactions, Part 1 of 3

Table 23: Base Reactions, Part 1 of 3

OutputCase	CaseType	StepType	GlobalFX Kgf	GlobalFY Kgf	GlobalFZ Kgf	GlobalMX Kgf-m	GlobalMY Kgf-m	GlobalMZ Kgf-m
DEAD	LinStatic		2,211E-11	-1,291E-09	166808,64	745078,49	-1824664,28	-1,065E-08
MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		5,423E-11	-4,797E-09	217477,55	834613,59	-2615620,21	-3,852E-08

Table 23: Base Reactions, Part 1 of 3

OutputCase	CaseType	StepType	GlobalFX Kgf	GlobalFY Kgf	GlobalFZ Kgf	GlobalMX Kgf-m	GlobalMY Kgf-m	GlobalMZ Kgf-m
MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		-8,270E-13	3,752E-12	6150,98	28396,17	-62480,06	4,203E-11
MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		2,199E-12	4,525E-11	9160,00	40238,60	-117364,64	2,941E-10
VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		3,638E-11	-1,944E-09	66676,62	263627,82	-782913,01	-1,557E-08
VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		-8,270E-13	3,894E-12	6150,98	28396,17	-62480,06	4,260E-11
MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		1,153E-12	-2,772E-10	1707,00	12274,38	-16708,34	-2,269E-09
VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-4,299E-13	2,126E-11	5574,40	23335,43	-65847,49	1,552E-10
ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	71106,99	2153,20	1837,95	18934,84	480568,01	222793,66
ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	2153,19	73594,58	1884,09	497132,64	28301,66	880406,06

Table 23: Base Reactions, Part 2 of 3

Table 23: Base Reactions, Part 2 of 3

OutputCase	StepType	GlobalX m	GlobalY m	GlobalZ m	XCentroidF X m	YCentroidF X m	ZCentroidF X m	XCentroidF Y m
DEAD		0,00000	0,00000	0,00000	-7,080E+14	3,363E+13	0,00000	-5,854E+11
MUERTA DE ENTREPISO		0,00000	0,00000	0,00000	-1,156E+15	4,148E+13	0,00000	-4,897E+11
MUERTA DE CUBIERTA		0,00000	0,00000	0,00000	1,407E+14	-3,936E+13	0,00000	8,734E+12
MUERTA DE RIGIDEZ		0,00000	0,00000	0,00000	-5,487E+13	3,204E+13	0,00000	1,466E+12
VIVA DE ENTREPISO		0,00000	0,00000	0,00000	-6,113E+14	4,548E+13	0,00000	-8,785E+11
VIVA DE CUBIERTA		0,00000	0,00000	0,00000	1,407E+14	-3,936E+13	0,00000	8,415E+12
MUERTA DE ESCALERA		0,00000	0,00000	0,00000	-2,531E+14	1,990E+14	0,00000	-8,522E+11
VIVIA DE RIGIDEZ		0,00000	0,00000	0,00000	1,313E+15	8,177E+13	0,00000	-1,718E+12
ESPEC DER X	Max	0,00000	0,00000	0,00000	21,63371	8,93863	0,00000	299,32530
ESPEC DER Y	Max	0,00000	0,00000	0,00000	35,43437	50,00513	0,00000	30,66783

Table 23: Base Reactions, Part 3 of 3

Table 23: Base Reactions, Part 3 of 3

OutputCase	StepType	YCentroidF Y m	ZCentroidF Y m	XCentroidF Z m	YCentroidF Z m	ZCentroidFZ m
DEAD		2,195E+13	0,00000	10,93297	4,47305	0,00000
MUERTA DE ENTREPISO		1,217E+13	0,00000	12,02293	3,85257	0,00000
MUERTA DE CUBIERTA		-3,731E+14	0,00000	10,15297	4,61685	0,00000
MUERTA DE RIGIDEZ		-5,135E+13	0,00000	12,79361	4,39201	0,00000
VIVA DE ENTREPISO		1,757E+13	0,00000	11,73085	3,97706	0,00000
VIVA DE CUBIERTA		-3,595E+14	0,00000	10,15297	4,61685	0,00000

8. Joint results

Table 23: Base Reactions, Part 3 of 3

OutputCase	StepType	YCentroidF Y m	ZCentroidF Y m	XCentroidF Z m	YCentroidF Z m	ZCentroidFZ m
MUERTA DE ESCALERA		5,740E+12	0,00000	9,78248	7,32846	0,00000
VIVIA DE RIGIDEZ		-7,188E+13	0,00000	11,81273	4,18541	0,00000
ESPEC DER X	Max	24,14089	0,00000	531,39765	105,94769	0,00000
ESPEC DER Y	Max	10,67991	0,00000	51,02739	699,22943	0,00000

8. Joint results

This section provides joint results, including items such as displacements and reactions.

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
12	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
12	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
13	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
14	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
14	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
15	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
16	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
17	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
17	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
18	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
19	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
20	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
20	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
21	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
34	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
36	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
37	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
37	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
38	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
39	DEAD	LinStatic		0,000032	-0,000062	-0,000065	-0,000070	0,000127
39	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000052	-0,000244	-0,000079	-0,000178	0,000443
39	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		9,325E-07	4,142E-09	-4,087E-06	-1,962E-06	1,321E-06
39	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		4,234E-06	3,783E-06	-4,146E-06	-0,000011	5,085E-06
39	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000036	-0,000120	-0,000019	-0,000076	0,000180
39	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		9,325E-07	4,142E-09	-4,087E-06	-1,962E-06	1,321E-06
39	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		1,960E-06	-0,000017	3,404E-06	6,819E-06	2,252E-06
39	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,768E-07	1,692E-06	-2,504E-06	-7,106E-06	1,961E-06
39	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003938	0,001204	0,000215	0,000592	0,001494
39	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000123	0,004011	0,000880	0,002095	0,000025
40	DEAD	LinStatic		0,000032	-0,000055	-0,000063	-0,000094	-0,000074
40	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000052	-0,000181	-0,000121	-0,000349	-0,000274
40	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		9,325E-07	1,390E-07	-1,979E-06	7,205E-08	-4,784E-07
40	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		4,234E-06	1,193E-06	-4,231E-06	-0,000014	3,151E-06
40	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000036	-0,000086	-0,000034	-0,000133	-0,000115

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
40	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		9,325E-07	1,390E-07	-1,979E-06	7,205E-08	-4,784E-07
40	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		1,960E-06	-0,000013	2,494E-06	3,646E-06	-1,727E-06
40	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,768E-07	8,369E-07	-2,895E-06	-9,720E-06	7,073E-07
40	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003938	0,000479	0,000072	0,000243	0,001493
40	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000123	0,004535	0,000999	0,002376	0,000050
41	DEAD	LinStatic		0,000107	-0,000197	-0,000109	-0,000062	0,000119
41	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000178	-0,000776	-0,000163	-0,000235	0,000477
41	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,386E-06	1,144E-06	-5,451E-06	4,146E-06	-2,578E-06
41	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000014	0,000010	-6,221E-06	-0,000013	5,530E-06
41	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000099	-0,000335	-0,000042	-0,000046	0,000141
41	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,386E-06	1,144E-06	-5,451E-06	4,146E-06	-2,578E-06
41	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,816E-06	-0,000043	2,261E-06	5,731E-06	3,039E-07
41	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-8,201E-07	4,223E-06	-3,845E-06	-8,133E-06	2,105E-06
41	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,009658	0,003157	0,000132	0,000422	0,001275
41	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000176	0,011222	0,000755	0,001810	0,000037
42	DEAD	LinStatic		0,000107	-0,000171	-0,000117	-0,000129	-0,000047
42	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000178	-0,000572	-0,000232	-0,000457	-0,000288
42	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,386E-06	5,853E-07	-4,203E-06	-5,254E-07	7,189E-06
42	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000014	3,274E-06	-7,285E-06	-0,000018	3,548E-06
42	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000099	-0,000242	-0,000063	-0,000111	-0,000078
42	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,386E-06	5,853E-07	-4,203E-06	-5,254E-07	7,189E-06
42	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,816E-06	-0,000037	2,238E-06	4,902E-06	-3,703E-07
42	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-8,201E-07	2,253E-06	-4,960E-06	-0,000012	8,233E-07
42	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,009658	0,001084	0,000040	0,000098	0,001273
42	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000176	0,012208	0,000769	0,001801	0,000034
43	DEAD	LinStatic		0,000195	-0,000296	-0,000134	-0,000025	0,000093
43	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000292	-0,001167	-0,000139	0,000166	-0,000038
43	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	1,491E-06	-0,000013	-0,000018	0,000024
43	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000021	0,000014	-3,926E-06	2,485E-06	1,260E-06
43	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000141	-0,000467	-0,000045	0,000041	-7,797E-06
43	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	1,491E-06	-0,000013	-0,000018	0,000024
43	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,338E-06	-0,000057	7,205E-07	1,986E-06	-4,659E-09
43	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-8,136E-07	5,276E-06	-2,371E-06	1,962E-06	-1,130E-07

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
43	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,013310	0,004461	0,000092	0,000249	0,000721
43	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000238	0,016780	0,000499	0,001196	0,000038
44	DEAD	LinStatic		0,000195	-0,000261	-0,000108	0,000121	1,804E-06
44	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000292	-0,000882	-0,000161	0,000409	0,000095
44	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	4,620E-09	-5,579E-06	1,619E-06	-3,741E-06
44	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000021	4,565E-06	-4,023E-06	0,000010	2,199E-06
44	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000141	-0,000346	-0,000051	0,000106	0,000027
44	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	4,620E-09	-5,579E-06	1,619E-06	-3,741E-06
44	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,338E-06	-0,000053	7,017E-07	2,899E-06	-3,391E-07
44	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-8,136E-07	2,929E-06	-2,748E-06	7,064E-06	2,185E-07
44	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,013310	0,001376	0,000055	0,000071	0,000936
44	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000238	0,018041	0,000602	0,001573	0,000049
45	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
45	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	DEAD	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
46	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
47	DEAD	LinStatic		0,000026	-0,000062	-0,000112	0,000149	0,000215
47	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		2,479E-06	-0,000244	-0,000162	0,000453	0,000491

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
47	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,267E-07	4,142E-09	-4,473E-06	2,127E-06	1,180E-06
47	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,266E-06	3,783E-06	-2,536E-06	6,066E-06	5,668E-06
47	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		9,115E-06	-0,000120	-0,000073	0,000218	0,000248
47	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,267E-07	4,142E-09	-4,473E-06	2,127E-06	1,180E-06
47	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,358E-06	-0,000017	-7,292E-06	0,000018	3,378E-06
47	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		2,942E-07	1,692E-06	-1,782E-06	4,446E-06	2,168E-06
47	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003087	0,001204	0,000294	0,000651	0,001071
47	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000344	0,004011	0,000880	0,002094	0,000206
48	DEAD	LinStatic		0,000026	-0,000055	-0,000097	0,000175	-0,000175
48	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		2,479E-06	-0,000181	-0,000161	0,000585	-0,000434
48	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,267E-07	1,390E-07	-1,879E-06	-3,021E-07	-4,597E-07
48	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,266E-06	1,193E-06	-3,696E-06	0,000013	2,799E-06
48	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		9,115E-06	-0,000086	-0,000064	0,000251	-0,000217
48	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,267E-07	1,390E-07	-1,879E-06	-3,021E-07	-4,597E-07
48	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,358E-06	-0,000013	-6,858E-06	0,000016	-0,000011
48	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		2,942E-07	8,369E-07	-2,528E-06	8,622E-06	2,202E-07
48	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003087	0,000479	0,000121	0,000240	0,001069
48	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000344	0,004535	0,001001	0,002396	0,000103
49	DEAD	LinStatic		0,000087	-0,000197	-0,000167	0,000147	0,000213
49	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000017	-0,000776	-0,000256	0,000582	0,000490
49	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,825E-06	1,144E-06	-5,401E-06	-5,900E-06	-2,267E-06
49	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	0,000010	-5,139E-06	8,447E-06	6,277E-06
49	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000025	-0,000335	-0,000080	0,000158	0,000141
49	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,825E-06	1,144E-06	-5,401E-06	-5,900E-06	-2,267E-06
49	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,587E-06	-0,000043	-3,978E-06	3,046E-06	6,976E-07
49	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		7,251E-07	4,223E-06	-3,462E-06	6,043E-06	2,428E-06
49	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007521	0,003157	0,000242	0,000472	0,000903
49	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000734	0,011222	0,000756	0,001824	0,000126
50	DEAD	LinStatic		0,000087	-0,000171	-0,000158	0,000218	-0,000153
50	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000017	-0,000572	-0,000259	0,000720	-0,000439
50	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,825E-06	5,853E-07	-4,126E-06	3,410E-07	7,128E-06
50	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	3,274E-06	-6,871E-06	0,000017	2,992E-06
50	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000025	-0,000242	-0,000077	0,000196	-0,000124

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
50	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,825E-06	5,853E-07	-4,126E-06	3,410E-07	7,128E-06
50	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,587E-06	-0,000037	-9,880E-06	0,000016	-7,913E-08
50	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		7,251E-07	2,253E-06	-4,713E-06	0,000011	2,004E-07
50	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007521	0,001084	0,000082	0,000100	0,000915
50	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000734	0,012208	0,000771	0,001814	0,000081
51	DEAD	LinStatic		0,000168	-0,000296	-0,000171	0,000059	0,000078
51	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000068	-0,001167	-0,000135	-0,000068	0,000016
51	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,491E-06	-0,000014	0,000022	0,000020
51	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000028	0,000014	-3,578E-06	-3,427E-06	1,333E-06
51	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000046	-0,000467	-0,000053	-5,036E-06	9,484E-06
51	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,491E-06	-0,000014	0,000022	0,000020
51	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,108E-06	-0,000057	-4,173E-06	4,038E-06	6,832E-07
51	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,028E-06	5,276E-06	-2,308E-06	-2,093E-06	-1,585E-07
51	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010391	0,004461	0,000183	0,000282	0,000536
51	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000995	0,016780	0,000502	0,001193	0,000115
52	DEAD	LinStatic		0,000168	-0,000261	-0,000133	-0,000100	-0,000021
52	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000068	-0,000882	-0,000140	-0,000308	-0,000103
52	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	4,620E-09	-5,905E-06	-6,860E-07	-3,540E-06
52	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000028	4,565E-06	-3,834E-06	-0,000011	2,328E-06
52	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000046	-0,000346	-0,000050	-0,000069	-0,000031
52	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	4,620E-09	-5,905E-06	-6,860E-07	-3,540E-06
52	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,108E-06	-0,000053	-6,186E-06	-4,667E-06	-1,955E-07
52	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,028E-06	2,929E-06	-2,717E-06	-7,044E-06	1,133E-07
52	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010391	0,001376	0,000074	0,000070	0,000731
52	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000995	0,018041	0,000602	0,001566	0,000086
144	DEAD	LinStatic		0,000025	-0,000066	-0,000051	0,000028	-4,399E-06
144	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-7,759E-07	-0,000270	-0,000019	0,000129	-7,670E-06
144	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	-5,255E-08	-2,171E-06	9,847E-07	3,494E-07
144	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,401E-06	4,871E-06	2,009E-06	-5,460E-06	2,944E-06
144	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		7,360E-06	-0,000134	-3,063E-06	0,000062	-4,150E-07
144	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	-5,255E-08	-2,171E-06	9,847E-07	3,494E-07
144	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,578E-06	-0,000019	-3,106E-07	9,009E-06	-3,589E-07
144	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,387E-07	2,052E-06	-8,052E-07	-3,022E-06	1,206E-07

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
144	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003041	0,001900	0,001357	0,000871	0,001167
144	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000373	0,003795	0,000177	0,002139	0,000115
145	DEAD	LinStatic		0,000025	-0,000047	-0,000135	0,000106	0,000080
145	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-7,759E-07	-0,000122	-0,000061	-0,000074	-9,235E-06
145	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	2,663E-07	-4,545E-06	4,799E-07	8,448E-07
145	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,401E-06	-1,252E-06	-0,000037	0,000053	0,000036
145	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		7,360E-06	-0,000054	-0,000021	-0,000017	1,169E-06
145	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	2,663E-07	-4,545E-06	4,799E-07	8,448E-07
145	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,578E-06	-8,638E-06	8,952E-07	1,300E-06	-6,500E-07
145	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,387E-07	2,971E-08	-1,080E-06	1,723E-06	-1,072E-06
145	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003041	0,002036	0,001410	0,000131	0,001259
145	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000373	0,005040	0,000096	0,000456	0,000054
146	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000066	0,000057	-0,000084	0,000122
146	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000270	0,000637	0,000044	0,000674
146	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	-5,255E-08	-4,345E-06	-7,093E-07	1,379E-06
146	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	4,871E-06	0,000011	-0,000012	0,000017
146	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000134	0,000296	0,000078	0,000300
146	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	-5,255E-08	-4,345E-06	-7,093E-07	1,379E-06
146	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-0,000019	8,146E-06	8,150E-06	8,129E-06
146	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	2,052E-06	6,063E-06	-7,467E-06	9,999E-06
146	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,001900	0,001320	0,000695	0,001180
146	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,003795	0,000285	0,001726	0,000305
147	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000047	-0,000085	-0,000096	0,000023
147	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000122	0,000527	-0,000076	-0,000587
147	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	2,663E-07	-5,818E-06	4,552E-08	1,767E-06
147	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	-1,252E-06	-0,000035	-0,000049	0,000031
147	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000054	0,000131	-0,000016	-0,000149
147	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	2,663E-07	-5,818E-06	4,552E-08	1,767E-06
147	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-8,638E-06	-7,712E-07	1,896E-06	7,664E-07
147	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	2,971E-08	7,773E-06	-2,265E-06	-0,000011
147	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,002036	0,001350	0,000235	0,001236
147	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,005040	0,000241	0,000730	0,000236
148	DEAD	LinStatic		0,000032	-0,000065	-0,000046	-6,372E-06	0,000020
148	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000055	-0,000263	-0,000031	0,000102	0,000050

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
148	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	-3,739E-08	-1,355E-06	-8,147E-07	4,260E-07
148	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		4,099E-06	4,580E-06	-2,589E-06	-0,000012	2,115E-06
148	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000037	-0,000130	-8,929E-06	0,000045	0,000023
148	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	-3,739E-08	-1,355E-06	-8,147E-07	4,260E-07
148	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,180E-06	-0,000018	-2,166E-07	5,518E-06	6,763E-07
148	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-4,213E-07	1,956E-06	-1,887E-06	-7,536E-06	-6,950E-08
148	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,004003	0,001714	0,000099	0,000513	0,001543
148	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000150	0,003853	0,000070	0,001288	0,000031
149	DEAD	LinStatic		0,000032	-0,000048	-0,000053	-0,000021	5,425E-06
149	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000055	-0,000129	-0,000051	0,000021	-0,000026
149	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	2,511E-07	-2,143E-06	-5,303E-07	2,291E-07
149	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		4,099E-06	-9,609E-07	-2,966E-06	-0,000012	2,023E-06
149	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000037	-0,000058	-0,000015	0,000012	1,320E-06
149	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	2,511E-07	-2,143E-06	-5,303E-07	2,291E-07
149	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,180E-06	-9,114E-06	-1,998E-07	3,726E-06	6,055E-07
149	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-4,213E-07	1,258E-07	-1,901E-06	-7,970E-06	-2,874E-07
149	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,004003	0,001849	0,000043	0,000525	0,001612
149	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000150	0,004979	0,000073	0,001523	0,000039
150	DEAD	LinStatic		0,000025	-0,000065	-0,000048	0,000028	0,000011
150	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-7,759E-07	-0,000263	-0,000011	0,000129	-7,670E-06
150	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	-3,739E-08	-2,549E-06	9,847E-07	3,494E-07
150	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,401E-06	4,580E-06	-1,171E-06	-5,460E-06	2,944E-06
150	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		7,360E-06	-0,000130	-2,614E-06	0,000062	-4,150E-07
150	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	-3,739E-08	-2,549E-06	9,847E-07	3,494E-07
150	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,578E-06	-0,000018	7,708E-08	9,009E-06	-3,589E-07
150	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,387E-07	1,956E-06	-9,355E-07	-3,022E-06	1,206E-07
150	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003041	0,001714	0,000099	0,000871	0,001166
150	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000373	0,003853	0,000056	0,002139	0,000115
151	DEAD	LinStatic		0,000032	-0,000062	-0,000078	0,000087	0,000059
151	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000055	-0,000244	-0,000146	0,000330	0,000232
151	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	4,142E-09	-3,201E-06	-1,566E-06	1,359E-06
151	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		4,099E-06	3,783E-06	-2,795E-06	2,843E-06	2,110E-06
151	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000037	-0,000120	-0,000047	0,000139	0,000078

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
151	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	4,142E-09	-3,201E-06	-1,566E-06	1,359E-06
151	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,180E-06	-0,000017	-1,092E-06	0,000010	7,396E-07
151	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-4,213E-07	1,692E-06	-1,846E-06	2,390E-06	-1,691E-08
151	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,004003	0,001204	0,000133	0,000702	0,001483
151	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000150	0,004011	0,000249	0,002342	0,000030
152	DEAD	LinStatic		0,000025	-0,000062	-0,000086	1,726E-06	0,000075
152	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-7,759E-07	-0,000244	-0,000081	0,000018	0,000075
152	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	4,142E-09	-3,517E-06	1,675E-06	1,333E-06
152	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,401E-06	3,783E-06	-3,335E-06	-5,967E-06	3,397E-06
152	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		7,360E-06	-0,000120	-0,000027	0,000027	0,000047
152	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	4,142E-09	-3,517E-06	1,675E-06	1,333E-06
152	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,578E-06	-0,000017	-1,260E-06	8,469E-06	6,833E-07
152	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,387E-07	1,692E-06	-2,076E-06	-3,451E-06	5,194E-07
152	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003041	0,001204	0,000069	0,000678	0,001114
152	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000373	0,004011	0,000249	0,002340	0,000129
153	DEAD	LinStatic		0,000032	-0,000055	-0,000077	0,000105	-0,000026
153	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000055	-0,000181	-0,000166	0,000364	-0,000162
153	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	1,390E-07	-2,007E-06	3,522E-08	-5,048E-07
153	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		4,099E-06	1,193E-06	-3,548E-06	6,825E-06	2,077E-06
153	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000037	-0,000086	-0,000051	0,000140	-0,000043
153	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	1,390E-07	-2,007E-06	3,522E-08	-5,048E-07
153	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,180E-06	-0,000013	-1,027E-06	9,188E-06	3,107E-07
153	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-4,213E-07	8,369E-07	-2,426E-06	4,557E-06	-6,935E-08
153	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,004003	0,000479	0,000065	0,000261	0,001517
153	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000150	0,004535	0,000271	0,002624	0,000046
154	DEAD	LinStatic		0,000025	-0,000055	-0,000077	-0,000047	-0,000038
154	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-7,759E-07	-0,000181	-0,000096	-0,000153	-7,156E-06
154	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	1,390E-07	-2,030E-06	-2,887E-07	-4,451E-07
154	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,401E-06	1,193E-06	-3,697E-06	-8,003E-06	2,880E-06
154	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		7,360E-06	-0,000086	-0,000029	-0,000046	-0,000011
154	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	1,390E-07	-2,030E-06	-2,887E-07	-4,451E-07
154	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,578E-06	-0,000013	-2,893E-06	2,454E-06	-1,566E-06
154	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,387E-07	8,369E-07	-2,541E-06	-5,393E-06	1,263E-07

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
154	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003041	0,000479	0,000026	0,000261	0,001141
154	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000373	0,004535	0,000270	0,002613	0,000129
155	DEAD	LinStatic		0,000032	-0,000052	-0,000067	-0,000124	0,000016
155	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000055	-0,000158	-0,000130	-0,000516	0,000037
155	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	1,898E-07	-1,870E-06	4,861E-08	6,163E-07
155	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		4,099E-06	2,169E-07	-4,660E-06	-0,000033	1,481E-06
155	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000037	-0,000073	-0,000037	-0,000132	0,000017
155	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		9,395E-07	1,898E-07	-1,870E-06	4,861E-08	6,163E-07
155	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,180E-06	-0,000011	-1,453E-07	4,113E-06	3,850E-07
155	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-4,213E-07	5,147E-07	-3,140E-06	-0,000023	-3,429E-07
155	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,004003	0,001096	0,000014	0,000336	0,001398
155	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000150	0,004735	0,000021	0,001826	0,000041
156	DEAD	LinStatic		0,000025	-0,000052	-0,000067	0,000169	0,000013
156	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-7,759E-07	-0,000158	-0,000129	0,000668	6,371E-06
156	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	1,898E-07	-1,838E-06	-1,713E-07	6,296E-07
156	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,401E-06	2,169E-07	-4,597E-06	0,000033	2,264E-06
156	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		7,360E-06	-0,000073	-0,000037	0,000196	4,222E-06
156	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	1,898E-07	-1,838E-06	-1,713E-07	6,296E-07
156	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,578E-06	-0,000011	-1,328E-07	6,106E-06	-4,590E-07
156	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,387E-07	5,147E-07	-3,111E-06	0,000022	-9,255E-08
156	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003041	0,001096	0,000014	0,000436	0,001054
156	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000373	0,004735	0,000021	0,001804	0,000122
157	DEAD	LinStatic		0,000025	-0,000048	-0,000065	0,000059	0,000014
157	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-7,759E-07	-0,000129	-0,000063	0,000054	-0,000041
157	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	2,511E-07	-3,660E-06	5,472E-07	7,892E-07
157	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,401E-06	-9,609E-07	-5,637E-06	0,000016	7,285E-06
157	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		7,360E-06	-0,000058	-0,000018	0,000021	-8,194E-06
157	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	2,511E-07	-3,660E-06	5,472E-07	7,892E-07
157	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,578E-06	-9,114E-06	2,451E-07	3,477E-06	-4,098E-07
157	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,387E-07	1,258E-07	-1,828E-06	6,711E-06	-9,270E-08
157	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003041	0,001849	0,000064	0,000481	0,001225
157	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000373	0,004979	0,000086	0,001388	0,000114
158	DEAD	LinStatic		0,000027	-0,000066	-0,000161	-0,000109	0,000126
158	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000014	-0,000270	0,000660	-8,490E-06	0,000809

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
158	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	-5,255E-08	-5,766E-06	-6,464E-07	7,793E-07
158	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,808E-06	4,871E-06	-0,000022	-0,000019	0,000018
158	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000015	-0,000134	0,000469	0,000090	0,000363
158	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	-5,255E-08	-5,766E-06	-6,464E-07	7,793E-07
158	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,101E-07	-0,000019	0,000025	7,804E-06	0,000016
158	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,429E-07	2,052E-06	-0,000015	-0,000012	0,000012
158	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003252	0,001900	0,002428	0,000663	0,001036
158	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000244	0,003795	0,003683	0,001599	0,001123
159	DEAD	LinStatic		0,000027	-0,000062	-0,001291	0,000845	0,000647
159	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000014	-0,000244	-0,003969	0,002894	0,002025
159	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	4,142E-09	-7,217E-06	1,074E-06	1,798E-07
159	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,808E-06	3,783E-06	-0,000080	0,000056	0,000014
159	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000015	-0,000120	-0,001719	0,001220	0,000974
159	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	4,142E-09	-7,217E-06	1,074E-06	1,798E-07
159	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,101E-07	-0,000017	-0,000056	0,000014	0,000018
159	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,429E-07	1,692E-06	-0,000054	0,000037	9,100E-06
159	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003252	0,001204	0,001078	0,000394	0,000568
159	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000244	0,004011	0,002041	0,000304	0,000907
160	DEAD	LinStatic		0,000025	-0,000062	-0,000348	0,000429	0,000478
160	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-7,759E-07	-0,000239	-0,000287	0,001394	0,000333
160	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	1,551E-08	-4,418E-06	1,523E-06	8,887E-07
160	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,401E-06	3,564E-06	-6,737E-06	0,000015	4,075E-06
160	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		7,360E-06	-0,000117	-0,000142	0,000675	0,000179
160	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,197E-07	1,551E-08	-4,418E-06	1,523E-06	8,887E-07
160	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,578E-06	-0,000017	-3,786E-06	0,000024	3,842E-06
160	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,387E-07	1,620E-06	-3,309E-06	0,000010	1,839E-06
160	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003041	0,001064	0,000706	0,000573	0,000593
160	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000373	0,004055	0,000148	0,002044	0,000118
161	DEAD	LinStatic		0,000026	-0,000062	-0,001231	0,000766	0,000933
161	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		8,077E-06	-0,000239	-0,003211	0,002602	0,002239
161	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,388E-07	1,551E-08	-6,457E-06	1,427E-06	4,224E-07
161	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,035E-06	3,564E-06	-0,000043	0,000036	0,000015
161	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000012	-0,000117	-0,001523	0,001193	0,001129

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
161	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,388E-07	1,551E-08	-6,457E-06	1,427E-06	4,224E-07
161	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-9,799E-07	-0,000017	-0,000046	0,000033	0,000015
161	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		2,177E-07	1,620E-06	-0,000028	0,000024	9,367E-06
161	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003168	0,001064	0,001184	0,000460	0,000555
161	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000293	0,004055	0,002245	0,001373	0,000305
162	DEAD	LinStatic		0,000026	-0,000062	-0,000570	0,000756	0,000665
162	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		8,077E-06	-0,000244	-0,001585	0,002426	0,001715
162	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,388E-07	4,142E-09	-6,079E-06	1,606E-06	5,452E-07
162	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,035E-06	3,783E-06	-0,000032	0,000050	0,000012
162	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000012	-0,000120	-0,000703	0,001053	0,000858
162	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,388E-07	4,142E-09	-6,079E-06	1,606E-06	5,452E-07
162	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-9,799E-07	-0,000017	-0,000035	0,000032	0,000012
162	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		2,177E-07	1,692E-06	-0,000022	0,000033	7,096E-06
162	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003168	0,001204	0,000754	0,000474	0,000685
162	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000293	0,004011	0,001968	0,000633	0,000425
163	DEAD	LinStatic		0,000026	-0,000061	-0,002316	0,001046	0,001106
163	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		8,077E-06	-0,000232	-0,005859	0,004083	0,002746
163	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,388E-07	2,982E-08	-6,808E-06	6,477E-07	2,845E-07
163	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,035E-06	3,289E-06	-0,000061	0,000053	0,000018
163	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000012	-0,000113	-0,002850	0,001701	0,001366
163	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,388E-07	2,982E-08	-6,808E-06	6,477E-07	2,845E-07
163	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-9,799E-07	-0,000016	-0,000065	0,000023	0,000020
163	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		2,177E-07	1,529E-06	-0,000040	0,000036	0,000011
163	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003168	0,000889	0,001656	0,000122	0,000449
163	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000293	0,004110	0,002542	0,000102	0,000284
164	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000061	-0,004708	0,000488	0,001244
164	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000232	-0,016814	0,002930	0,004989
164	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	2,982E-08	-7,992E-06	2,229E-07	-3,580E-07
164	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	3,289E-06	-0,000205	0,000040	0,000018
164	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000113	-0,007126	0,001038	0,002099
164	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	2,982E-08	-7,992E-06	2,229E-07	-3,580E-07
164	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-0,000016	-0,000095	-3,817E-06	0,000023
164	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	1,529E-06	-0,000136	0,000026	0,000012

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
164	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,000889	0,001539	0,000167	0,000101
164	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,004110	0,000952	0,000953	0,000244
165	DEAD	LinStatic		0,000028	-0,000062	-0,001982	0,000606	0,001047
165	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000019	-0,000244	-0,006441	0,002301	0,003470
165	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,632E-07	4,142E-09	-7,936E-06	5,242E-07	1,615E-08
165	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,566E-06	3,783E-06	-0,000126	0,000041	0,000020
165	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000018	-0,000120	-0,002746	0,000929	0,001579
165	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,632E-07	4,142E-09	-7,936E-06	5,242E-07	1,615E-08
165	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-2,140E-07	-0,000017	-0,000060	-2,010E-06	0,000018
165	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,285E-08	1,692E-06	-0,000084	0,000027	0,000013
165	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003347	0,001204	0,001289	0,000248	0,000291
165	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000191	0,004011	0,001483	0,000847	0,000372
166	DEAD	LinStatic		0,000028	-0,000055	-0,002527	0,000808	-0,001018
166	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000019	-0,000181	-0,009049	0,003343	-0,002911
166	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,632E-07	1,390E-07	-1,755E-06	9,015E-08	-7,262E-07
166	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,566E-06	1,193E-06	-0,000220	0,000074	0,000013
166	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000018	-0,000086	-0,003470	0,001220	-0,001470
166	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,632E-07	1,390E-07	-1,755E-06	9,015E-08	-7,262E-07
166	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-2,140E-07	-0,000013	-0,000109	3,569E-06	-0,000045
166	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,285E-08	8,369E-07	-0,000148	0,000050	8,721E-06
166	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003347	0,000479	0,000323	0,000136	0,000117
166	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000191	0,004535	0,001782	0,001111	0,000087
167	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000056	-0,004428	0,000366	-0,001148
167	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000190	-0,016150	0,002384	-0,004356
167	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	1,209E-07	-2,834E-06	7,690E-08	-8,433E-07
167	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	1,540E-06	-0,000257	0,000040	7,948E-06
167	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000090	-0,006530	0,000802	-0,001953
167	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	1,209E-07	-2,834E-06	7,690E-08	-8,433E-07
167	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-0,000013	-0,000131	-0,000025	-0,000022
167	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	9,517E-07	-0,000172	0,000027	5,770E-06
167	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,000268	0,000376	0,000159	0,000232
167	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,004464	0,000631	0,001226	0,000217
168	DEAD	LinStatic		0,000027	-0,000056	-0,003150	0,000858	-0,001234
168	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000014	-0,000190	-0,009557	0,003808	-0,003286

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
168	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	1,209E-07	-2,650E-06	1,052E-07	-7,637E-07
168	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,808E-06	1,540E-06	-0,000141	0,000072	-2,507E-06
168	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000015	-0,000090	-0,004185	0,001408	-0,001646
168	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	1,209E-07	-2,650E-06	1,052E-07	-7,637E-07
168	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,101E-07	-0,000013	-0,000185	-0,000024	-0,000066
168	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,429E-07	9,517E-07	-0,000095	0,000048	-1,572E-06
168	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003252	0,000268	0,000336	0,000222	0,000124
168	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000244	0,004464	0,002682	0,000900	0,000167
169	DEAD	LinStatic		0,000027	-0,000055	-0,001609	0,001123	-0,001030
169	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000014	-0,000181	-0,005464	0,004196	-0,002776
169	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	1,390E-07	-1,695E-06	2,963E-08	-6,985E-07
169	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,808E-06	1,193E-06	-0,000138	0,000099	1,273E-06
169	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000015	-0,000086	-0,002132	0,001594	-0,001395
169	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	1,390E-07	-1,695E-06	2,963E-08	-6,985E-07
169	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,101E-07	-0,000013	-0,000090	0,000039	-0,000066
169	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,429E-07	8,369E-07	-0,000092	0,000067	7,105E-07
169	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003252	0,000479	0,000302	0,000121	0,000196
169	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000244	0,004535	0,002493	0,000367	0,000115
170	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000065	-0,000089	0,000016	0,000177
170	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000263	-0,000091	0,000105	0,000703
170	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	-3,739E-08	-5,878E-06	-6,289E-07	1,475E-06
170	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	4,580E-06	-7,278E-06	-1,812E-06	0,000018
170	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000130	-0,000025	0,000057	0,000300
170	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	-3,739E-08	-5,878E-06	-6,289E-07	1,475E-06
170	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-0,000018	-7,527E-08	6,786E-06	6,891E-06
170	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	1,956E-06	-4,917E-06	-7,267E-07	0,000011
170	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,001714	0,000033	0,000715	0,001207
170	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,003853	0,000012	0,001673	0,000182
171	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000062	-0,002328	-9,965E-06	0,001146
171	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000244	-0,007851	0,000106	0,004033
171	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	4,142E-09	-8,172E-06	-8,986E-08	2,032E-07
171	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	3,783E-06	-0,000154	9,290E-06	0,000041
171	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000120	-0,003286	-6,061E-07	0,001749

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
171	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	4,142E-09	-8,172E-06	-8,986E-08	2,032E-07
171	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-0,000017	-0,000051	-0,000013	0,000022
171	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	1,692E-06	-0,000102	6,039E-06	0,000027
171	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,001204	0,001267	0,000279	0,000224
171	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,004011	0,000408	0,001053	0,000251
172	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000055	-0,003031	0,000011	-0,000862
172	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000181	-0,011285	0,000266	-0,002593
172	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	1,390E-07	-1,858E-06	7,168E-08	-6,357E-07
172	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	1,193E-06	-0,000271	0,000011	0,000015
172	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000086	-0,004255	0,000053	-0,001327
172	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	1,390E-07	-1,858E-06	7,168E-08	-6,357E-07
172	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-0,000013	-0,000097	-0,000022	-0,000029
172	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	8,369E-07	-0,000182	7,686E-06	0,000011
172	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,000479	0,000321	0,000142	0,000139
172	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,004535	0,000358	0,001449	0,000172
173	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000052	-0,001537	8,753E-06	-0,000267
173	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000158	-0,007449	0,000056	-0,000855
173	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	1,898E-07	-9,570E-07	1,797E-08	7,924E-08
173	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	2,169E-07	-0,000287	4,543E-06	-0,000038
173	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000073	-0,002084	0,000010	-0,000318
173	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	1,898E-07	-9,570E-07	1,797E-08	7,924E-08
173	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-0,000011	-0,000014	-3,279E-06	-0,000012
173	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	5,147E-07	-0,000199	3,240E-06	-0,000024
173	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,001096	0,000910	0,000132	0,000133
173	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,004735	0,000062	0,000770	0,000045
174	DEAD	LinStatic		0,000029	-0,000048	-0,000082	0,000017	-0,000057
174	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000027	-0,000129	-0,000140	0,000053	-0,000709
174	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	2,511E-07	-3,883E-06	-1,815E-07	1,822E-06
174	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,269E-06	-9,609E-07	-0,000010	-1,238E-06	-3,789E-07
174	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000022	-0,000058	-0,000039	0,000022	-0,000183
174	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,786E-07	2,511E-07	-3,883E-06	-1,815E-07	1,822E-06
174	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,702E-07	-9,114E-06	4,585E-09	4,477E-06	5,262E-07
174	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,504E-08	1,258E-07	-4,943E-06	2,158E-08	-0,000012

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
174	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003469	0,001849	0,000011	0,000657	0,001258
174	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000129	0,004979	0,000018	0,001848	0,000115
175	DEAD	LinStatic		0,000027	-0,000065	-0,000306	-0,000118	0,000163
175	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000014	-0,000263	-0,000231	-0,000044	0,000875
175	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	-3,739E-08	-6,543E-06	-1,955E-07	6,352E-07
175	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,808E-06	4,580E-06	-0,000042	-0,000017	0,000016
175	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000015	-0,000130	0,000068	0,000082	0,000393
175	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,506E-07	-3,739E-08	-6,543E-06	-1,955E-07	6,352E-07
175	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,101E-07	-0,000018	6,950E-06	2,878E-06	0,000018
175	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,429E-07	1,956E-06	-0,000028	-0,000012	0,000011
175	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003252	0,001714	0,001348	0,000634	0,000999
175	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000244	0,003853	0,002389	0,000981	0,001297
176	DEAD	LinStatic		0,000028	-0,000061	-0,004024	0,000772	0,001091
176	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000019	-0,000232	-0,013011	0,003723	0,003314
176	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,632E-07	2,982E-08	-7,661E-06	3,736E-07	-3,198E-07
176	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,566E-06	3,289E-06	-0,000154	0,000050	0,000012
176	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000018	-0,000113	-0,005743	0,001421	0,001532
176	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,632E-07	2,982E-08	-7,661E-06	3,736E-07	-3,198E-07
176	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-2,140E-07	-0,000016	-0,000095	5,626E-06	0,000022
176	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,285E-08	1,529E-06	-0,000102	0,000033	7,939E-06
176	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003347	0,000889	0,001599	0,000131	0,000073
176	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000191	0,004110	0,001868	0,000744	0,000133
177	DEAD	LinStatic		0,000028	-0,000056	-0,003873	0,000691	-0,001054
177	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000019	-0,000190	-0,012886	0,003434	-0,002943
177	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		8,632E-07	1,209E-07	-2,747E-06	9,971E-08	-8,192E-07
177	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,566E-06	1,540E-06	-0,000202	0,000062	0,000011
177	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000018	-0,000090	-0,005405	0,001231	-0,001488
177	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		8,632E-07	1,209E-07	-2,747E-06	9,971E-08	-8,192E-07
177	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-2,140E-07	-0,000013	-0,000160	-0,000024	-0,000031
177	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,285E-08	9,517E-07	-0,000135	0,000041	7,866E-06
177	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,003347	0,000268	0,000296	0,000195	0,000194
177	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000191	0,004464	0,001828	0,001051	0,000077
178	DEAD	LinStatic		0,000086	-0,000207	-0,000070	0,000062	9,081E-06
178	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		6,732E-06	-0,000862	0,000025	0,000197	0,000044

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
178	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,379E-06	-2,116E-06	-4,976E-06	2,777E-06
178	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	0,000013	1,365E-06	0,000011	3,513E-06
178	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000021	-0,000374	0,000011	0,000064	0,000016
178	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,379E-06	-2,116E-06	-4,976E-06	2,777E-06
178	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,879E-06	-0,000045	3,767E-07	3,623E-06	1,964E-07
178	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		8,276E-07	5,050E-06	-1,460E-06	7,786E-06	3,785E-07
178	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007409	0,004907	0,001223	0,000416	0,000987
178	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000791	0,010813	0,000210	0,001256	0,000103
179	DEAD	LinStatic		0,000086	-0,000147	-0,000180	0,000098	0,000083
179	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		6,732E-06	-0,000379	-0,000088	-0,000073	-0,000015
179	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	5,782E-08	-8,290E-06	-2,572E-06	7,516E-07
179	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	-3,174E-06	-0,000040	0,000054	0,000037
179	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000021	-0,000154	-0,000027	-0,000020	-2,578E-06
179	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	5,782E-08	-8,290E-06	-2,572E-06	7,516E-07
179	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,879E-06	-0,000032	6,666E-07	1,374E-06	-3,416E-07
179	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		8,276E-07	3,944E-07	-1,835E-06	1,990E-06	-1,275E-06
179	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007409	0,004990	0,001218	0,000130	0,001047
179	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000791	0,013156	0,000173	0,000494	0,000072
180	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000207	-6,841E-06	-0,000039	0,000117
180	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000862	0,000681	2,746E-06	0,000758
180	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,379E-06	-0,000016	3,071E-06	-3,390E-06
180	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	0,000013	9,187E-06	-8,719E-06	0,000018
180	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000374	0,000178	8,318E-06	0,000201
180	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,379E-06	-0,000016	3,071E-06	-3,390E-06
180	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000045	-1,416E-06	3,044E-06	-1,165E-06
180	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	5,050E-06	4,382E-06	-5,447E-06	0,000011
180	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,004907	0,001118	0,000240	0,000972
180	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,010813	0,000047	0,000875	0,000051
181	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000147	-0,000106	-0,000097	-3,261E-06
181	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000379	0,000528	-0,000077	-0,000650
181	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	5,782E-08	-2,077E-06	-2,523E-07	-5,113E-06
181	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	-3,174E-06	-0,000039	-0,000049	0,000030
181	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000154	0,000149	-0,000020	-0,000183

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
181	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	5,782E-08	-2,077E-06	-2,523E-07	-5,113E-06
181	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000032	-9,841E-08	2,056E-06	1,715E-07
181	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	3,944E-07	6,739E-06	-2,296E-06	-0,000013
181	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,004990	0,001094	0,000198	0,000996
181	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,013156	0,000225	0,000725	0,000211
182	DEAD	LinStatic		0,000109	-0,000205	-0,000074	2,591E-06	0,000029
182	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000188	-0,000839	-0,000048	0,000117	0,000058
182	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	1,316E-06	-2,714E-06	1,141E-06	2,238E-06
182	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000013	0,000012	-3,879E-06	-0,000012	2,503E-06
182	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000103	-0,000364	-0,000014	0,000044	0,000022
182	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	1,316E-06	-2,714E-06	1,141E-06	2,238E-06
182	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		3,108E-06	-0,000045	-3,434E-07	4,455E-06	-1,670E-08
182	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,225E-07	4,829E-06	-2,847E-06	-7,881E-06	4,106E-08
182	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,009822	0,004439	0,000155	0,000491	0,001310
182	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000223	0,010922	0,000113	0,001422	0,000035
183	DEAD	LinStatic		0,000109	-0,000150	-0,000087	-0,000010	0,000017
183	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000188	-0,000402	-0,000077	0,000025	-0,000027
183	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	1,206E-07	-4,280E-06	2,214E-06	3,035E-06
183	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000013	-2,406E-06	-4,507E-06	-0,000013	2,347E-06
183	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000103	-0,000164	-0,000023	0,000012	-2,563E-06
183	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	1,206E-07	-4,280E-06	2,214E-06	3,035E-06
183	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		3,108E-06	-0,000033	-3,222E-07	4,459E-06	-1,094E-08
183	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,225E-07	6,157E-07	-2,875E-06	-8,694E-06	-2,562E-07
183	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,009822	0,004521	0,000068	0,000449	0,001345
183	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000223	0,013042	0,000118	0,001557	0,000036
184	DEAD	LinStatic		0,000086	-0,000205	-0,000082	0,000062	0,000024
184	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		6,732E-06	-0,000839	-0,000022	0,000197	0,000044
184	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,316E-06	-5,116E-06	-4,976E-06	2,777E-06
184	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	0,000012	-2,429E-06	0,000011	3,513E-06
184	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000021	-0,000364	-5,760E-06	0,000064	0,000016
184	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,316E-06	-5,116E-06	-4,976E-06	2,777E-06
184	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,879E-06	-0,000045	1,645E-07	3,623E-06	1,964E-07
184	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		8,276E-07	4,829E-06	-1,869E-06	7,786E-06	3,785E-07

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
184	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007409	0,004439	0,000159	0,000416	0,000986
184	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000791	0,010922	0,000107	0,001256	0,000103
185	DEAD	LinStatic		0,000109	-0,000197	-0,000125	0,000092	0,000051
185	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000188	-0,000776	-0,000208	0,000298	0,000261
185	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	1,144E-06	-7,077E-06	2,333E-06	-2,353E-06
185	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000013	0,000010	-4,212E-06	1,743E-06	2,501E-06
185	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000103	-0,000335	-0,000065	0,000101	0,000078
185	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	1,144E-06	-7,077E-06	2,333E-06	-2,353E-06
185	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		3,108E-06	-0,000043	-8,574E-07	6,496E-06	-1,706E-08
185	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,225E-07	4,223E-06	-2,748E-06	1,660E-06	8,998E-08
185	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,009822	0,003157	0,000157	0,000523	0,001273
185	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000223	0,011222	0,000235	0,002081	0,000034
186	DEAD	LinStatic		0,000086	-0,000197	-0,000140	9,130E-06	0,000069
186	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		6,732E-06	-0,000776	-0,000122	0,000105	0,000073
186	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,144E-06	-7,908E-06	-4,069E-06	-2,050E-06
186	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	0,000010	-4,671E-06	-3,269E-06	3,706E-06
186	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000021	-0,000335	-0,000044	0,000031	0,000017
186	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,144E-06	-7,908E-06	-4,069E-06	-2,050E-06
186	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,879E-06	-0,000043	-2,029E-06	4,615E-06	1,707E-08
186	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		8,276E-07	4,223E-06	-2,900E-06	-1,630E-06	5,634E-07
186	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007409	0,003157	0,000084	0,000490	0,000959
186	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000791	0,011222	0,000233	0,002055	0,000095
187	DEAD	LinStatic		0,000109	-0,000171	-0,000118	0,000086	-2,188E-06
187	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000188	-0,000572	-0,000236	0,000311	-0,000175
187	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	5,853E-07	-3,952E-06	-4,373E-07	6,219E-06
187	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000013	3,274E-06	-5,079E-06	4,596E-06	2,448E-06
187	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000103	-0,000242	-0,000072	0,000101	-0,000043
187	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	5,853E-07	-3,952E-06	-4,373E-07	6,219E-06
187	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		3,108E-06	-0,000037	-1,100E-06	7,727E-06	2,398E-08
187	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,225E-07	2,253E-06	-3,486E-06	3,097E-06	3,970E-08
187	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,009822	0,001084	0,000076	0,000116	0,001285
187	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000223	0,012208	0,000222	0,002096	0,000035
188	DEAD	LinStatic		0,000086	-0,000171	-0,000121	-0,000021	-0,000015
188	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		6,732E-06	-0,000572	-0,000139	-0,000071	-1,672E-06

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
188	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	5,853E-07	-3,966E-06	2,608E-07	6,373E-06
188	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	3,274E-06	-5,201E-06	-5,462E-06	3,087E-06
188	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000021	-0,000242	-0,000045	-0,000019	5,539E-06
188	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	5,853E-07	-3,966E-06	2,608E-07	6,373E-06
188	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,879E-06	-0,000037	-5,204E-06	4,720E-06	3,795E-07
188	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		8,276E-07	2,253E-06	-3,583E-06	-3,640E-06	1,163E-07
188	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007409	0,001084	0,000042	0,000118	0,000969
188	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000791	0,012208	0,000221	0,002088	0,000099
189	DEAD	LinStatic		0,000109	-0,000161	-0,000107	-0,000141	0,000020
189	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000188	-0,000495	-0,000195	-0,000579	0,000050
189	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	3,748E-07	-3,748E-06	-2,281E-07	9,482E-07
189	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000013	7,007E-07	-6,982E-06	-0,000037	1,815E-06
189	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000103	-0,000206	-0,000056	-0,000158	0,000019
189	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,357E-06	3,748E-07	-3,748E-06	-2,281E-07	9,482E-07
189	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		3,108E-06	-0,000035	-2,219E-07	3,842E-06	-9,086E-08
189	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,225E-07	1,511E-06	-4,702E-06	-0,000026	-2,704E-07
189	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,009822	0,002630	0,000023	0,000245	0,001217
189	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000223	0,012585	0,000032	0,001672	0,000034
190	DEAD	LinStatic		0,000086	-0,000161	-0,000106	0,000190	0,000018
190	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		6,732E-06	-0,000495	-0,000194	0,000747	0,000016
190	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	3,748E-07	-3,681E-06	2,178E-07	1,426E-06
190	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	7,007E-07	-6,905E-06	0,000036	2,425E-06
190	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000021	-0,000206	-0,000055	0,000218	6,356E-06
190	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	3,748E-07	-3,681E-06	2,178E-07	1,426E-06
190	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,879E-06	-0,000035	-2,305E-07	6,366E-06	-1,438E-07
190	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		8,276E-07	1,511E-06	-4,658E-06	0,000025	-1,039E-07
190	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007409	0,002630	0,000023	0,000327	0,000921
190	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000791	0,012585	0,000032	0,001657	0,000095
191	DEAD	LinStatic		0,000086	-0,000150	-0,000107	0,000052	0,000019
191	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		6,732E-06	-0,000402	-0,000095	0,000070	-0,000042
191	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,206E-07	-7,318E-06	-3,226E-06	1,056E-06
191	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	-2,406E-06	-8,500E-06	0,000017	7,875E-06
191	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000021	-0,000164	-0,000027	0,000024	-9,772E-06

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
191	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,206E-07	-7,318E-06	-3,226E-06	1,056E-06
191	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,879E-06	-0,000033	3,982E-07	4,178E-06	2,828E-08
191	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		8,276E-07	6,157E-07	-2,770E-06	7,181E-06	-2,297E-07
191	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007409	0,004521	0,000101	0,000422	0,001021
191	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000791	0,013042	0,000140	0,001441	0,000088
192	DEAD	LinStatic		0,000092	-0,000207	-0,000098	-0,000030	0,000121
192	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000054	-0,000862	0,000606	-0,000048	0,000896
192	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	1,379E-06	-8,016E-06	3,978E-06	-2,457E-06
192	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000018	0,000013	-0,000014	-0,000011	0,000020
192	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000042	-0,000374	0,000168	-9,696E-06	0,000249
192	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	1,379E-06	-8,016E-06	3,978E-06	-2,457E-06
192	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-5,942E-07	-0,000045	2,230E-06	8,879E-07	9,682E-07
192	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,768E-07	5,050E-06	-0,000010	-7,228E-06	0,000012
192	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007935	0,004907	0,001065	0,000094	0,000781
192	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000544	0,010813	0,000966	0,000169	0,000612
193	DEAD	LinStatic		0,000092	-0,000197	-0,001334	0,000841	0,000678
193	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000054	-0,000776	-0,004332	0,002997	0,001984
193	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	1,144E-06	3,575E-07	-1,432E-06	-1,989E-06
193	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000018	0,000010	-0,000085	0,000057	0,000017
193	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000042	-0,000335	-0,001223	0,000843	0,000563
193	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	1,144E-06	3,575E-07	-1,432E-06	-1,989E-06
193	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-5,942E-07	-0,000043	-5,587E-06	-7,891E-07	2,984E-06
193	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,768E-07	4,223E-06	-0,000057	0,000038	0,000011
193	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007935	0,003157	0,000900	0,000336	0,000299
193	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000544	0,011222	0,001782	0,000304	0,000422
194	DEAD	LinStatic		0,000086	-0,000194	-0,000398	0,000436	0,000472
194	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		6,732E-06	-0,000759	-0,000330	0,001515	0,000335
194	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,097E-06	-5,956E-06	-4,165E-06	-2,594E-06
194	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000019	9,531E-06	-8,355E-06	0,000017	4,411E-06
194	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000021	-0,000327	-0,000100	0,000428	0,000092
194	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,854E-06	1,097E-06	-5,956E-06	-4,165E-06	-2,594E-06
194	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,879E-06	-0,000042	-2,258E-06	4,445E-06	4,461E-07
194	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		8,276E-07	4,057E-06	-4,225E-06	0,000012	1,980E-06

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
194	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007409	0,002807	0,000649	0,000404	0,000502
194	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000791	0,011304	0,000172	0,001741	0,000076
195	DEAD	LinStatic		0,000090	-0,000194	-0,001288	0,000768	0,000941
195	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000036	-0,000759	-0,003440	0,002746	0,002239
195	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,775E-06	1,097E-06	-1,923E-07	-3,955E-06	-1,705E-06
195	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000018	9,531E-06	-0,000048	0,000038	0,000016
195	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000034	-0,000327	-0,000978	0,000775	0,000636
195	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,775E-06	1,097E-06	-1,923E-07	-3,955E-06	-1,705E-06
195	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,085E-06	-0,000042	-7,824E-06	3,416E-06	3,065E-06
195	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,489E-07	4,057E-06	-0,000032	0,000026	0,000010
195	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007724	0,002807	0,000943	0,000324	0,000437
195	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000638	0,011304	0,001843	0,001153	0,000137
196	DEAD	LinStatic		0,000090	-0,000197	-0,000619	0,000747	0,000676
196	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000036	-0,000776	-0,001821	0,002595	0,001701
196	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,775E-06	1,144E-06	-1,564E-06	-3,303E-06	-1,840E-06
196	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000018	0,000010	-0,000036	0,000051	0,000013
196	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000034	-0,000335	-0,000518	0,000729	0,000483
196	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,775E-06	1,144E-06	-1,564E-06	-3,303E-06	-1,840E-06
196	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,085E-06	-0,000043	-5,610E-06	9,572E-07	2,370E-06
196	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,489E-07	4,223E-06	-0,000024	0,000034	8,070E-06
196	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007724	0,003157	0,000609	0,000400	0,000525
196	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000638	0,011222	0,001722	0,000566	0,000198
197	DEAD	LinStatic		0,000090	-0,000192	-0,002380	0,001043	0,001113
197	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000036	-0,000737	-0,006096	0,004191	0,002755
197	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,775E-06	1,038E-06	1,534E-06	-1,989E-06	-1,663E-06
197	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000018	8,805E-06	-0,000067	0,000054	0,000019
197	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000034	-0,000317	-0,001731	0,001183	0,000782
197	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,775E-06	1,038E-06	1,534E-06	-1,989E-06	-1,663E-06
197	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,085E-06	-0,000042	-0,000012	1,770E-06	3,916E-06
197	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		5,489E-07	3,847E-06	-0,000044	0,000036	0,000012
197	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007724	0,002367	0,001312	0,000108	0,000351
197	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000638	0,011408	0,001972	0,000079	0,000128
198	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000192	-0,004763	0,000485	0,001254
198	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000737	-0,017259	0,002960	0,005007

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
198	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,038E-06	4,927E-06	-5,310E-07	-1,277E-06
198	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	8,805E-06	-0,000213	0,000040	0,000019
198	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000317	-0,004881	0,000834	0,001423
198	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,038E-06	4,927E-06	-5,310E-07	-1,277E-06
198	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000042	-0,000012	-1,832E-06	6,807E-06
198	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	3,847E-06	-0,000141	0,000027	0,000013
198	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,002367	0,001266	0,000118	0,000074
198	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,011408	0,000650	0,000789	0,000163
199	DEAD	LinStatic		0,000094	-0,000197	-0,002023	0,000606	0,001060
199	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000073	-0,000776	-0,006847	0,002309	0,003468
199	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,674E-06	1,144E-06	1,073E-06	-3,268E-07	-2,088E-06
199	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000017	0,000010	-0,000132	0,000042	0,000021
199	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000051	-0,000335	-0,001930	0,000648	0,000985
199	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,674E-06	1,144E-06	1,073E-06	-3,268E-07	-2,088E-06
199	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,867E-08	-0,000043	-4,338E-06	-1,785E-06	3,904E-06
199	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,923E-07	4,223E-06	-0,000087	0,000028	0,000014
199	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008173	0,003157	0,001091	0,000205	0,000183
199	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000444	0,011222	0,001252	0,000780	0,000176
200	DEAD	LinStatic		0,000094	-0,000171	-0,002645	0,000814	-0,001010
200	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000073	-0,000572	-0,009359	0,003377	-0,002928
200	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,674E-06	5,853E-07	-3,795E-06	-2,524E-07	2,915E-06
200	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000017	3,274E-06	-0,000230	0,000075	0,000013
200	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000051	-0,000242	-0,002646	0,000954	-0,000831
200	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,674E-06	5,853E-07	-3,795E-06	-2,524E-07	2,915E-06
200	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,867E-08	-0,000037	-0,000062	-4,579E-06	1,599E-06
200	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,923E-07	2,253E-06	-0,000154	0,000051	8,807E-06
200	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008173	0,001084	0,000238	0,000074	0,000080
200	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000444	0,012208	0,001339	0,000855	0,000056
201	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000174	-0,004541	0,000370	-0,001142
201	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000599	-0,016513	0,002408	-0,004382
201	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	6,603E-07	-5,608E-07	2,186E-07	2,303E-06
201	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	4,191E-06	-0,000268	0,000041	7,954E-06
201	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000254	-0,004671	0,000679	-0,001244

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
201	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	6,603E-07	-5,608E-07	2,186E-07	2,303E-06
201	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000038	-0,000052	-7,613E-06	9,199E-07
201	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	2,517E-06	-0,000179	0,000027	5,832E-06
201	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,000572	0,000256	0,000093	0,000181
201	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,012075	0,000430	0,000947	0,000145
202	DEAD	LinStatic		0,000092	-0,000174	-0,003249	0,000868	-0,001227
202	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000054	-0,000599	-0,009850	0,003851	-0,003306
202	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	6,603E-07	9,332E-08	3,766E-07	2,999E-06
202	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000018	4,191E-06	-0,000150	0,000073	-2,678E-06
202	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000042	-0,000254	-0,002789	0,001089	-0,000939
202	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	6,603E-07	9,332E-08	3,766E-07	2,999E-06
202	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-5,942E-07	-0,000038	-0,000059	-2,006E-08	3,695E-07
202	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,768E-07	2,517E-06	-0,000101	0,000049	-1,660E-06
202	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007935	0,000572	0,000252	0,000153	0,000083
202	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000544	0,012075	0,002017	0,000699	0,000113
203	DEAD	LinStatic		0,000092	-0,000171	-0,001718	0,001139	-0,001021
203	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000054	-0,000572	-0,005730	0,004260	-0,002793
203	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	5,853E-07	-4,085E-06	-2,638E-07	3,680E-06
203	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000018	3,274E-06	-0,000146	0,000102	1,201E-06
203	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000042	-0,000242	-0,001620	0,001204	-0,000793
203	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	5,853E-07	-4,085E-06	-2,638E-07	3,680E-06
203	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-5,942E-07	-0,000037	-0,000059	0,000013	2,414E-07
203	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,768E-07	2,253E-06	-0,000098	0,000068	6,620E-07
203	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007935	0,001084	0,000189	0,000088	0,000173
203	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000544	0,012208	0,001890	0,000288	0,000078
204	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000205	-0,000146	0,000030	0,000170
204	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000839	-0,000140	0,000096	0,000795
204	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,316E-06	-0,000012	1,490E-06	-3,742E-06
204	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	0,000012	-0,000011	-1,444E-06	0,000020
204	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000364	-0,000039	0,000037	0,000211
204	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,316E-06	-0,000012	1,490E-06	-3,742E-06
204	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000045	-8,302E-08	5,124E-06	-1,235E-06
204	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	4,829E-06	-7,412E-06	-4,697E-07	0,000012

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
204	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,004439	0,000048	0,000566	0,001025
204	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,010922	4,666E-06	0,001601	0,000053
205	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000197	-0,002370	-9,720E-06	0,001149
205	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000776	-0,008226	0,000060	0,004098
205	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,144E-06	9,550E-07	3,099E-07	-3,183E-06
205	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	0,000010	-0,000160	9,356E-06	0,000041
205	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000335	-0,002314	0,000012	0,001163
205	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,144E-06	9,550E-07	3,099E-07	-3,183E-06
205	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000043	-1,863E-06	-2,550E-06	3,401E-06
205	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	4,223E-06	-0,000106	6,092E-06	0,000028
205	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,003157	0,001091	0,000204	0,000174
205	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,011222	0,000278	0,000918	0,000174
206	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000171	-0,003150	9,262E-06	-0,000859
206	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000572	-0,011615	0,000269	-0,002618
206	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	5,853E-07	-3,632E-06	6,119E-08	2,370E-06
206	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	3,274E-06	-0,000281	0,000012	0,000015
206	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000242	-0,003282	0,000072	-0,000741
206	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	5,853E-07	-3,632E-06	6,119E-08	2,370E-06
206	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000037	-0,000050	-0,000015	-3,925E-06
206	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	2,253E-06	-0,000189	7,732E-06	0,000011
206	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,001084	0,000259	0,000057	0,000099
206	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,012208	0,000248	0,001110	0,000114
207	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000161	-0,001638	8,714E-06	-0,000272
207	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000495	-0,007686	0,000055	-0,000876
207	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	3,748E-07	-8,981E-06	1,035E-07	1,547E-06
207	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	7,007E-07	-0,000297	4,583E-06	-0,000039
207	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000206	-0,002181	0,000013	-0,000246
207	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	3,748E-07	-8,981E-06	1,035E-07	1,547E-06
207	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000035	-0,000015	-2,751E-06	-8,099E-06
207	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	1,511E-06	-0,000206	3,275E-06	-0,000024
207	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,002630	0,000722	0,000091	0,000095
207	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,012585	0,000042	0,000680	0,000031
208	DEAD	LinStatic		0,000097	-0,000150	-0,000133	0,000022	-0,000085
208	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000096	-0,000402	-0,000209	0,000064	-0,000776

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
208	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,206E-07	-7,760E-06	6,656E-07	-5,418E-06
208	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000016	-2,406E-06	-0,000016	-1,515E-06	-7,229E-07
208	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000061	-0,000164	-0,000059	0,000023	-0,000220
208	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,610E-06	1,206E-07	-7,760E-06	6,656E-07	-5,418E-06
208	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,737E-07	-0,000033	-1,368E-08	5,321E-06	-1,983E-07
208	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,311E-08	6,157E-07	-7,377E-06	-8,406E-09	-0,000014
208	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008479	0,004521	0,000016	0,000539	0,001012
208	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000324	0,013042	0,000029	0,001827	0,000091
209	DEAD	LinStatic		0,000092	-0,000205	-0,000238	5,931E-06	0,000161
209	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000054	-0,000839	-0,000375	8,227E-06	0,000949
209	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	1,316E-06	-5,551E-06	3,206E-06	-1,929E-06
209	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000018	0,000012	-0,000034	-7,224E-07	0,000017
209	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000042	-0,000364	-0,000105	-1,357E-06	0,000265
209	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,726E-06	1,316E-06	-5,551E-06	3,206E-06	-1,929E-06
209	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-5,942E-07	-0,000045	1,071E-06	-1,733E-06	1,074E-06
209	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		3,768E-07	4,829E-06	-0,000023	-7,428E-07	0,000011
209	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,007935	0,004439	0,000256	0,000186	0,000691
209	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000544	0,010922	0,000285	0,000571	0,000604
210	DEAD	LinStatic		0,000094	-0,000192	-0,004083	0,000768	0,001099
210	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000073	-0,000737	-0,013405	0,003783	0,003308
210	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,674E-06	1,038E-06	4,104E-06	-9,258E-07	-1,198E-06
210	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000017	8,805E-06	-0,000162	0,000051	0,000013
210	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000051	-0,000317	-0,003794	0,001067	0,000940
210	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,674E-06	1,038E-06	4,104E-06	-9,258E-07	-1,198E-06
210	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,867E-08	-0,000042	-0,000013	-5,489E-07	5,884E-06
210	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,923E-07	3,847E-06	-0,000107	0,000034	8,453E-06
210	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008173	0,002367	0,001283	0,000101	0,000053
210	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000444	0,011408	0,001408	0,000620	0,000060
211	DEAD	LinStatic		0,000094	-0,000174	-0,003980	0,000698	-0,001046
211	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000073	-0,000599	-0,013215	0,003471	-0,002958
211	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		4,674E-06	6,603E-07	-2,537E-07	2,739E-07	2,494E-06
211	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000017	4,191E-06	-0,000212	0,000063	0,000011
211	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000051	-0,000254	-0,003740	0,000981	-0,000840

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
211	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		4,674E-06	6,603E-07	-2,537E-07	2,739E-07	2,494E-06
211	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,867E-08	-0,000038	-0,000058	-3,395E-06	4,148E-06
211	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,923E-07	2,517E-06	-0,000142	0,000042	7,982E-06
211	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,008173	0,000572	0,000216	0,000127	0,000138
211	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000444	0,012075	0,001354	0,000814	0,000049
212	DEAD	LinStatic		0,000166	-0,000310	-0,000088	0,000101	6,059E-06
212	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000053	-0,001286	-0,000011	0,000046	0,000012
212	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	2,116E-06	-9,190E-06	0,000030	-2,048E-06
212	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000029	0,000017	-4,869E-07	-2,271E-06	1,835E-06
212	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000039	-0,000518	-7,411E-07	0,000017	4,838E-06
212	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	2,116E-06	-9,190E-06	0,000030	-2,048E-06
212	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,337E-06	-0,000059	5,765E-07	2,132E-06	3,577E-07
212	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,150E-06	6,263E-06	-1,898E-06	-1,286E-06	2,715E-08
212	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010238	0,006862	0,000818	0,000243	0,000594
212	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,001069	0,016259	0,000195	0,000812	0,000077
213	DEAD	LinStatic		0,000166	-0,000229	-0,000221	0,000149	0,000110
213	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000053	-0,000613	-0,000147	0,000078	0,000055
213	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	-1,398E-06	-0,000042	0,000050	0,000036
213	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000029	-4,008E-06	-9,336E-06	-2,134E-07	8,218E-07
213	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000039	-0,000232	-0,000043	0,000023	0,000017
213	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	-1,398E-06	-0,000042	0,000050	0,000036
213	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,337E-06	-0,000049	4,739E-07	7,008E-07	-6,161E-08
213	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,150E-06	7,131E-07	-3,461E-06	8,629E-07	7,529E-07
213	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010238	0,006719	0,000817	0,000030	0,000667
213	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,001069	0,019256	0,000185	0,000272	0,000057
214	DEAD	LinStatic		0,000181	-0,000310	-0,000132	-0,000072	0,000025
214	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000178	-0,001286	-0,000344	0,000096	-0,000183
214	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	2,116E-06	-3,479E-06	-0,000033	8,235E-06
214	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000025	0,000017	-0,000015	1,763E-06	-3,969E-06
214	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000092	-0,000518	-0,000087	0,000028	-0,000043
214	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	2,116E-06	-3,479E-06	-0,000033	8,235E-06
214	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,828E-07	-0,000059	8,282E-07	1,213E-06	8,845E-07
214	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,244E-07	6,263E-06	-0,000011	1,385E-06	-3,535E-06

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
214	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,011699	0,006862	0,000637	0,000142	0,000532
214	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000458	0,016259	0,000030	0,000561	0,000034
215	DEAD	LinStatic		0,000181	-0,000229	-0,000399	-0,000065	0,000243
215	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000178	-0,000613	-0,000560	0,000084	0,000318
215	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	-1,398E-06	-0,000080	-0,000031	0,000069
215	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000025	-4,008E-06	-0,000018	2,193E-06	2,600E-06
215	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000092	-0,000232	-0,000162	0,000025	0,000093
215	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	-1,398E-06	-0,000080	-0,000031	0,000069
215	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,828E-07	-0,000049	-5,294E-07	1,312E-06	5,082E-07
215	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,244E-07	7,131E-07	-0,000013	1,587E-06	4,697E-06
215	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,011699	0,006719	0,000965	0,000086	0,000872
215	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000458	0,019256	0,000214	0,000510	0,000185
216	DEAD	LinStatic		0,000197	-0,000306	-0,000085	-0,000040	0,000026
216	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000306	-0,001254	-0,000052	0,000042	0,000037
216	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	1,949E-06	-3,960E-06	-0,000014	3,681E-06
216	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000021	0,000016	-3,876E-06	1,289E-06	1,424E-06
216	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000147	-0,000504	-0,000015	0,000013	0,000012
216	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	1,949E-06	-3,960E-06	-0,000014	3,681E-06
216	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,567E-06	-0,000059	-3,825E-07	1,788E-06	-1,354E-07
216	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,357E-07	5,999E-06	-2,879E-06	1,116E-06	-5,918E-08
216	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,013534	0,006219	0,000174	0,000225	0,000769
216	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000293	0,016398	0,000128	0,000794	0,000041
217	DEAD	LinStatic		0,000197	-0,000233	-0,000101	-0,000037	6,054E-06
217	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000306	-0,000645	-0,000079	0,000038	0,000053
217	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	-1,231E-06	-6,347E-06	-0,000014	-1,720E-06
217	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000021	-2,987E-06	-4,609E-06	2,349E-06	1,535E-06
217	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000147	-0,000246	-0,000023	0,000012	0,000017
217	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	-1,231E-06	-6,347E-06	-0,000014	-1,720E-06
217	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,567E-06	-0,000049	-3,635E-07	2,306E-06	-1,655E-07
217	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,357E-07	9,769E-07	-2,917E-06	2,012E-06	9,899E-08
217	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,013534	0,006077	0,000077	0,000192	0,000809
217	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000293	0,019110	0,000134	0,000873	0,000044
218	DEAD	LinStatic		0,000166	-0,000306	-0,000097	0,000101	0,000021
218	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000053	-0,001254	-0,000023	0,000046	0,000012

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
218	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	1,949E-06	-7,595E-06	0,000030	1,729E-06
218	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000029	0,000016	-2,469E-06	-2,271E-06	1,835E-06
218	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000039	-0,000504	-5,966E-06	0,000017	4,838E-06
218	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	1,949E-06	-7,595E-06	0,000030	1,729E-06
218	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,337E-06	-0,000059	1,902E-07	2,132E-06	3,577E-07
218	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,150E-06	5,999E-06	-1,927E-06	-1,286E-06	2,715E-08
218	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010238	0,006219	0,000180	0,000243	0,000593
218	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,001069	0,016398	0,000126	0,000812	0,000077
219	DEAD	LinStatic		0,000197	-0,000296	-0,000142	0,000036	0,000088
219	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000306	-0,001167	-0,000212	0,000120	-0,000048
219	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	1,491E-06	-9,547E-06	6,970E-07	0,000024
219	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000021	0,000014	-4,813E-06	9,841E-07	1,302E-06
219	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000147	-0,000467	-0,000063	0,000030	-0,000012
219	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	1,491E-06	-9,547E-06	6,970E-07	0,000024
219	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,567E-06	-0,000057	-4,850E-07	2,656E-06	-1,293E-07
219	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,357E-07	5,276E-06	-3,113E-06	9,578E-07	-7,416E-08
219	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,013534	0,004461	0,000154	0,000317	0,000718
219	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000293	0,016780	0,000177	0,001431	0,000038
220	DEAD	LinStatic		0,000166	-0,000296	-0,000163	-2,490E-06	0,000077
220	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000053	-0,001167	-0,000150	2,427E-06	-9,770E-06
220	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	1,491E-06	-0,000010	2,321E-07	0,000023
220	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000029	0,000014	-5,087E-06	-2,501E-06	1,620E-06
220	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000039	-0,000467	-0,000050	0,000015	9,276E-07
220	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	1,491E-06	-0,000010	2,321E-07	0,000023
220	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,337E-06	-0,000057	-1,946E-06	4,607E-06	4,139E-07
220	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,150E-06	5,276E-06	-3,175E-06	-1,346E-06	-4,807E-08
220	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010238	0,004461	0,000093	0,000310	0,000557
220	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,001069	0,016780	0,000176	0,001439	0,000070
221	DEAD	LinStatic		0,000197	-0,000261	-0,000136	-4,965E-06	-0,000046
221	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000306	-0,000882	-0,000253	-0,000024	0,000104
221	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	4,620E-09	-6,176E-06	5,448E-07	-0,000018
221	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000021	4,565E-06	-5,878E-06	-2,369E-06	1,465E-06
221	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000147	-0,000346	-0,000074	-6,818E-06	0,000030

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
221	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	4,620E-09	-6,176E-06	5,448E-07	-0,000018
221	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,567E-06	-0,000053	-7,152E-07	2,770E-06	-1,945E-07
221	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,357E-07	2,929E-06	-4,043E-06	-1,486E-06	9,598E-09
221	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,013534	0,001376	0,000080	0,000074	0,000738
221	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000293	0,018041	0,000179	0,001551	0,000043
222	DEAD	LinStatic		0,000166	-0,000261	-0,000144	0,000052	-0,000041
222	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000053	-0,000882	-0,000169	0,000175	0,000032
222	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	4,620E-09	-6,090E-06	1,900E-07	-0,000018
222	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000029	4,565E-06	-5,936E-06	1,669E-06	1,876E-06
222	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000039	-0,000346	-0,000052	0,000057	8,434E-06
222	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	4,620E-09	-6,090E-06	1,900E-07	-0,000018
222	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,337E-06	-0,000053	-6,102E-06	4,678E-06	-2,900E-07
222	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,150E-06	2,929E-06	-4,084E-06	1,188E-06	1,083E-07
222	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010238	0,001376	0,000050	0,000071	0,000574
222	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,001069	0,018041	0,000179	0,001555	0,000080
223	DEAD	LinStatic		0,000197	-0,000248	-0,000120	0,000083	0,000027
223	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000306	-0,000775	-0,000196	0,000331	-4,878E-07
223	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	-5,553E-07	-5,548E-06	-7,461E-07	5,878E-06
223	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000021	1,143E-06	-6,976E-06	0,000014	1,385E-06
223	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000147	-0,000301	-0,000056	0,000097	1,080E-06
223	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000015	-5,553E-07	-5,548E-06	-7,461E-07	5,878E-06
223	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		2,567E-06	-0,000051	-2,243E-07	4,699E-06	-1,370E-07
223	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-9,357E-07	2,044E-06	-4,690E-06	9,949E-06	3,828E-08
223	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,013534	0,003484	0,000027	0,000237	0,000659
223	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000293	0,018523	0,000034	0,001737	0,000037
224	DEAD	LinStatic		0,000166	-0,000248	-0,000119	-0,000032	0,000024
224	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000053	-0,000775	-0,000193	-0,000174	1,390E-06
224	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	-5,553E-07	-5,413E-06	2,071E-06	5,478E-06
224	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000029	1,143E-06	-6,931E-06	-0,000015	2,019E-06
224	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000039	-0,000301	-0,000055	-0,000046	1,212E-06
224	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	-5,553E-07	-5,413E-06	2,071E-06	5,478E-06
224	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,337E-06	-0,000051	-2,619E-07	3,873E-06	-1,876E-07
224	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,150E-06	2,044E-06	-4,646E-06	-0,000010	5,763E-08

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
224	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010238	0,003484	0,000026	0,000203	0,000510
224	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,001069	0,018523	0,000033	0,001735	0,000067
225	DEAD	LinStatic		0,000166	-0,000233	-0,000125	0,000072	0,000031
225	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000053	-0,000645	-0,000095	0,000042	0,000038
225	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	-1,231E-06	-0,000011	0,000021	8,790E-06
225	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000029	-2,987E-06	-8,582E-06	-3,337E-06	4,341E-07
225	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000039	-0,000246	-0,000027	0,000013	0,000012
225	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000017	-1,231E-06	-0,000011	0,000021	8,790E-06
225	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-1,337E-06	-0,000049	4,495E-07	2,014E-06	1,083E-07
225	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,150E-06	9,769E-07	-2,823E-06	-1,241E-06	3,175E-07
225	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010238	0,006077	0,000113	0,000178	0,000639
225	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,001069	0,019110	0,000159	0,000784	0,000064
226	DEAD	LinStatic		0,000174	-0,000310	-0,000287	-0,000060	0,000020
226	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000119	-0,001286	-0,000157	0,000082	-0,000093
226	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	2,116E-06	-0,000072	-0,000027	-6,459E-07
226	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000027	0,000017	-9,507E-06	3,401E-06	-3,164E-06
226	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000067	-0,000518	-0,000034	0,000023	-0,000017
226	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	2,116E-06	-0,000072	-0,000027	-6,459E-07
226	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-3,314E-07	-0,000059	2,107E-06	2,237E-07	1,816E-06
226	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,130E-07	6,263E-06	-7,136E-06	2,353E-06	-2,671E-06
226	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010956	0,006862	0,000655	0,000026	0,000441
226	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000745	0,016259	0,000629	0,000117	0,000380
227	DEAD	LinStatic		0,000174	-0,000296	-0,000577	0,000275	0,000097
227	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000119	-0,001167	0,000021	-0,000093	-0,000010
227	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,491E-06	-0,000134	0,000078	0,000021
227	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000027	0,000014	3,118E-08	-1,019E-06	-1,426E-06
227	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000067	-0,000467	-0,000023	-0,000023	5,983E-06
227	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,491E-06	-0,000134	0,000078	0,000021
227	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-3,314E-07	-0,000057	-6,545E-06	-5,515E-07	1,852E-06
227	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,130E-07	5,276E-06	4,091E-07	-1,044E-06	-1,243E-06
227	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010956	0,004461	0,000554	0,000179	0,000246
227	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000745	0,016780	0,001143	0,000227	0,000336
238	DEAD	LinStatic		0,000181	-0,000306	-0,000173	-6,611E-08	0,000080
238	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000178	-0,001254	-0,000140	0,000090	-0,000197

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
238	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,949E-06	-0,000018	-8,288E-06	0,000028
238	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000025	0,000016	-0,000011	-5,322E-07	-4,361E-06
238	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000092	-0,000504	-0,000039	0,000029	-0,000046
238	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,949E-06	-0,000018	-8,288E-06	0,000028
238	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,828E-07	-0,000059	-9,915E-08	2,218E-06	8,711E-07
238	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,244E-07	5,999E-06	-7,346E-06	-6,310E-08	-3,832E-06
238	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,011699	0,006219	0,000053	0,000320	0,000557
238	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000458	0,016398	2,661E-06	0,001018	0,000036
239	DEAD	LinStatic		0,000181	-0,000296	-0,000888	-0,000012	0,000237
239	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000178	-0,001167	0,000151	-0,000016	-0,000044
239	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,491E-06	-0,000222	-2,367E-06	0,000066
239	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000025	0,000014	7,290E-07	1,428E-07	-2,964E-06
239	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000092	-0,000467	0,000015	-7,488E-06	-3,616E-06
239	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,491E-06	-0,000222	-2,367E-06	0,000066
239	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,828E-07	-0,000057	-3,327E-06	-2,000E-06	1,200E-06
239	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,244E-07	5,276E-06	1,471E-06	-5,464E-09	-2,177E-06
239	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,011699	0,004461	0,000644	0,000127	0,000155
239	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000458	0,016780	0,000071	0,000627	0,000064
242	DEAD	LinStatic		0,000181	-0,000233	-0,000152	0,000011	0,000177
242	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000178	-0,000645	-0,000208	0,000052	0,000335
242	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	-1,231E-06	-0,000012	-2,295E-06	0,000045
242	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000025	-2,987E-06	-0,000015	6,990E-07	2,988E-06
242	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000092	-0,000246	-0,000059	0,000017	0,000098
242	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	-1,231E-06	-0,000012	-2,295E-06	0,000045
242	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		5,828E-07	-0,000049	-2,265E-08	3,039E-06	3,383E-07
242	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,244E-07	9,769E-07	-7,300E-06	-2,693E-08	5,133E-06
242	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,011699	0,006077	0,000016	0,000274	0,000893
242	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000458	0,019110	0,000032	0,001183	0,000117
243	DEAD	LinStatic		0,000174	-0,000306	-0,000317	-6,144E-06	0,000057
243	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000119	-0,001254	-0,000067	0,000012	-0,000072
243	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,949E-06	-0,000074	-4,724E-06	0,000013
243	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,000027	0,000016	-6,291E-06	3,494E-06	-2,576E-06
243	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		0,000067	-0,000504	-0,000018	1,864E-06	-0,000012

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1 m	U2 m	U3 m	R1 Radians	R2 Radians
243	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,000016	1,949E-06	-0,000074	-4,724E-06	0,000013
243	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-3,314E-07	-0,000059	1,037E-07	-8,413E-07	1,836E-06
243	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,130E-07	5,999E-06	-4,414E-06	2,160E-06	-2,225E-06
243	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	0,010956	0,006219	0,000196	0,000098	0,000396
243	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	0,000745	0,016398	0,000206	0,000347	0,000375

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
12	DEAD		0,000000
12	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
12	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
12	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
12	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
12	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
12	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
12	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
12	ESPEC DER X	Max	0,000000
12	ESPEC DER Y	Max	0,000000
13	DEAD		0,000000
13	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
13	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
13	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
13	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
13	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
13	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
13	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
13	ESPEC DER X	Max	0,000000
13	ESPEC DER Y	Max	0,000000
14	DEAD		0,000000
14	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
14	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
14	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
14	VIVA DE ENTREPISO		0,000000

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
14	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
14	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
14	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
14	ESPEC DER X	Max	0,000000
14	ESPEC DER Y	Max	0,000000
15	DEAD		0,000000
15	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
15	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
15	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
15	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
15	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
15	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
15	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
15	ESPEC DER X	Max	0,000000
15	ESPEC DER Y	Max	0,000000
16	DEAD		0,000000
16	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
16	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
16	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
16	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
16	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
16	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
16	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
16	ESPEC DER X	Max	0,000000
16	ESPEC DER Y	Max	0,000000
17	DEAD		0,000000
17	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
17	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
17	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
17	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
17	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
17	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
17	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
17	ESPEC DER X	Max	0,000000
17	ESPEC DER Y	Max	0,000000
18	DEAD		0,000000
18	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
18	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
18	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
18	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
18	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
18	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
18	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
18	ESPEC DER X	Max	0,000000
18	ESPEC DER Y	Max	0,000000
19	DEAD		0,000000
19	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
19	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
19	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
19	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
19	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
19	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
19	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
19	ESPEC DER X	Max	0,000000
19	ESPEC DER Y	Max	0,000000
20	DEAD		0,000000
20	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
20	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
20	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
20	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
20	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
20	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
20	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
20	ESPEC DER X	Max	0,000000
20	ESPEC DER Y	Max	0,000000
21	DEAD		0,000000
21	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
21	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
21	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
21	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
21	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
21	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
21	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
21	ESPEC DER X	Max	0,000000
21	ESPEC DER Y	Max	0,000000
34	DEAD		0,000000
34	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
34	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
34	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
34	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
34	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
34	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
34	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
34	ESPEC DER X	Max	0,000000
34	ESPEC DER Y	Max	0,000000
36	DEAD		0,000000
36	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
36	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
36	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
36	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
36	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
36	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
36	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
36	ESPEC DER X	Max	0,000000
36	ESPEC DER Y	Max	0,000000
37	DEAD		0,000000
37	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
37	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
37	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
37	VIVA DE ENTREPISO		0,000000

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
37	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
37	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
37	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
37	ESPEC DER X	Max	0,000000
37	ESPEC DER Y	Max	0,000000
38	DEAD		0,000000
38	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
38	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
38	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
38	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
38	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
38	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
38	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
38	ESPEC DER X	Max	0,000000
38	ESPEC DER Y	Max	0,000000
39	DEAD		8,076E-07
39	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
39	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
39	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
39	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
39	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
39	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
39	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
39	ESPEC DER X	Max	0,000173
39	ESPEC DER Y	Max	0,000060
40	DEAD		8,076E-07
40	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
40	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
40	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
40	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
40	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
40	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
40	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
40	ESPEC DER X	Max	0,000173
40	ESPEC DER Y	Max	0,000060
41	DEAD		2,674E-06
41	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
41	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
41	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
41	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
41	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
41	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
41	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
41	ESPEC DER X	Max	0,000435
41	ESPEC DER Y	Max	0,000114
42	DEAD		2,674E-06
42	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
42	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
42	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
42	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
42	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
42	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
42	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
42	ESPEC DER X	Max	0,000435
42	ESPEC DER Y	Max	0,000114
43	DEAD		3,583E-06
43	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
43	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
43	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
43	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
43	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
43	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
43	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
43	ESPEC DER X	Max	0,000596
43	ESPEC DER Y	Max	0,000151
44	DEAD		3,583E-06
44	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
44	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
44	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
44	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
44	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
44	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
44	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
44	ESPEC DER X	Max	0,000596
44	ESPEC DER Y	Max	0,000151
45	DEAD		0,000000
45	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
45	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
45	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
45	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
45	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
45	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
45	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
45	ESPEC DER X	Max	0,000000
45	ESPEC DER Y	Max	0,000000
46	DEAD		0,000000
46	MUERTA DE ENTREPISO		0,000000
46	MUERTA DE CUBIERTA		0,000000
46	MUERTA DE RIGIDEZ		0,000000
46	VIVA DE ENTREPISO		0,000000
46	VIVA DE CUBIERTA		0,000000
46	MUERTA DE ESCALERA		0,000000
46	VIVIA DE RIGIDEZ		0,000000
46	ESPEC DER X	Max	0,000000
46	ESPEC DER Y	Max	0,000000
47	DEAD		8,076E-07
47	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
47	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
47	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
47	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
47	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
47	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
47	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
47	ESPEC DER X	Max	0,000173
47	ESPEC DER Y	Max	0,000060
48	DEAD		8,076E-07
48	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
48	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
48	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
48	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
48	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
48	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
48	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
48	ESPEC DER X	Max	0,000173
48	ESPEC DER Y	Max	0,000060
49	DEAD		2,674E-06
49	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
49	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
49	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
49	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
49	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
49	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
49	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
49	ESPEC DER X	Max	0,000435
49	ESPEC DER Y	Max	0,000114
50	DEAD		2,674E-06
50	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
50	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
50	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
50	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
50	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
50	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
50	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
50	ESPEC DER X	Max	0,000435
50	ESPEC DER Y	Max	0,000114
51	DEAD		3,583E-06
51	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
51	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
51	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
51	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
51	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
51	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
51	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
51	ESPEC DER X	Max	0,000596
51	ESPEC DER Y	Max	0,000151
52	DEAD		3,583E-06
52	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
52	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
52	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
52	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
52	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
52	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
52	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
52	ESPEC DER X	Max	0,000596
52	ESPEC DER Y	Max	0,000151
144	DEAD		8,076E-07
144	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
144	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
144	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
144	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
144	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
144	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
144	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
144	ESPEC DER X	Max	0,000173
144	ESPEC DER Y	Max	0,000060
145	DEAD		8,076E-07
145	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
145	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
145	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
145	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
145	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
145	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
145	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
145	ESPEC DER X	Max	0,000173
145	ESPEC DER Y	Max	0,000060
146	DEAD		8,076E-07
146	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
146	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
146	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
146	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
146	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
146	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
146	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
146	ESPEC DER X	Max	0,000173
146	ESPEC DER Y	Max	0,000060
147	DEAD		8,076E-07
147	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
147	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
147	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
147	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
147	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
147	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
147	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
147	ESPEC DER X	Max	0,000173
147	ESPEC DER Y	Max	0,000060
148	DEAD		8,076E-07
148	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
148	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
148	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
148	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
148	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
148	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
148	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
148	ESPEC DER X	Max	0,000173
148	ESPEC DER Y	Max	0,000060
149	DEAD		8,076E-07
149	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
149	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
149	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
149	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
149	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
149	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
149	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
149	ESPEC DER X	Max	0,000173
149	ESPEC DER Y	Max	0,000060
150	DEAD		8,076E-07
150	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
150	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
150	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
150	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
150	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
150	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
150	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
150	ESPEC DER X	Max	0,000173
150	ESPEC DER Y	Max	0,000060
151	DEAD		8,076E-07
151	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
151	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
151	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
151	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
151	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
151	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
151	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
151	ESPEC DER X	Max	0,000173
151	ESPEC DER Y	Max	0,000060
152	DEAD		8,076E-07
152	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
152	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
152	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
152	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
152	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
152	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
152	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
152	ESPEC DER X	Max	0,000173
152	ESPEC DER Y	Max	0,000060
153	DEAD		8,076E-07
153	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
153	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
153	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
153	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
153	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
153	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
153	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
153	ESPEC DER X	Max	0,000173
153	ESPEC DER Y	Max	0,000060
154	DEAD		8,076E-07
154	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
154	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
154	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
154	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
154	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
154	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
154	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
154	ESPEC DER X	Max	0,000173
154	ESPEC DER Y	Max	0,000060
155	DEAD		8,076E-07
155	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
155	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
155	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
155	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
155	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
155	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
155	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
155	ESPEC DER X	Max	0,000173
155	ESPEC DER Y	Max	0,000060
156	DEAD		8,076E-07
156	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
156	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
156	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
156	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
156	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
156	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
156	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
156	ESPEC DER X	Max	0,000173
156	ESPEC DER Y	Max	0,000060
157	DEAD		8,076E-07
157	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
157	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
157	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
157	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
157	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
157	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
157	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
157	ESPEC DER X	Max	0,000173
157	ESPEC DER Y	Max	0,000060
158	DEAD		8,076E-07
158	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
158	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
158	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
158	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
158	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
158	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
158	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
158	ESPEC DER X	Max	0,000173
158	ESPEC DER Y	Max	0,000060
159	DEAD		8,076E-07
159	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
159	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
159	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
159	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
159	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
159	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
159	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
159	ESPEC DER X	Max	0,000173
159	ESPEC DER Y	Max	0,000060
160	DEAD		8,076E-07
160	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
160	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
160	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
160	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
160	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
160	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
160	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
160	ESPEC DER X	Max	0,000173
160	ESPEC DER Y	Max	0,000060
161	DEAD		8,076E-07
161	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
161	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
161	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
161	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
161	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
161	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
161	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
161	ESPEC DER X	Max	0,000173
161	ESPEC DER Y	Max	0,000060
162	DEAD		8,076E-07
162	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
162	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
162	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
162	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
162	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
162	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
162	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
162	ESPEC DER X	Max	0,000173
162	ESPEC DER Y	Max	0,000060
163	DEAD		8,076E-07
163	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
163	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
163	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
163	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
163	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
163	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
163	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
163	ESPEC DER X	Max	0,000173
163	ESPEC DER Y	Max	0,000060
164	DEAD		8,076E-07
164	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
164	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
164	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
164	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
164	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
164	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
164	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
164	ESPEC DER X	Max	0,000173
164	ESPEC DER Y	Max	0,000060
165	DEAD		8,076E-07
165	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
165	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
165	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
165	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
165	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
165	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
165	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
165	ESPEC DER X	Max	0,000173
165	ESPEC DER Y	Max	0,000060
166	DEAD		8,076E-07
166	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
166	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
166	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
166	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
166	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
166	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
166	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
166	ESPEC DER X	Max	0,000173
166	ESPEC DER Y	Max	0,000060
167	DEAD		8,076E-07
167	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
167	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
167	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
167	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
167	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
167	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
167	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
167	ESPEC DER X	Max	0,000173
167	ESPEC DER Y	Max	0,000060
168	DEAD		8,076E-07
168	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
168	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
168	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
168	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
168	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
168	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
168	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
168	ESPEC DER X	Max	0,000173
168	ESPEC DER Y	Max	0,000060
169	DEAD		8,076E-07
169	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
169	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
169	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
169	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
169	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
169	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
169	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
169	ESPEC DER X	Max	0,000173
169	ESPEC DER Y	Max	0,000060
170	DEAD		8,076E-07
170	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
170	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
170	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
170	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
170	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
170	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
170	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
170	ESPEC DER X	Max	0,000173
170	ESPEC DER Y	Max	0,000060
171	DEAD		8,076E-07
171	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
171	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
171	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
171	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
171	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
171	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
171	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
171	ESPEC DER X	Max	0,000173
171	ESPEC DER Y	Max	0,000060
172	DEAD		8,076E-07
172	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
172	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
172	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
172	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
172	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
172	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
172	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
172	ESPEC DER X	Max	0,000173
172	ESPEC DER Y	Max	0,000060
173	DEAD		8,076E-07
173	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
173	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
173	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
173	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
173	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
173	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
173	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
173	ESPEC DER X	Max	0,000173
173	ESPEC DER Y	Max	0,000060
174	DEAD		8,076E-07
174	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
174	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
174	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
174	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
174	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
174	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
174	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
174	ESPEC DER X	Max	0,000173
174	ESPEC DER Y	Max	0,000060
175	DEAD		8,076E-07
175	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
175	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
175	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
175	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
175	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
175	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
175	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
175	ESPEC DER X	Max	0,000173
175	ESPEC DER Y	Max	0,000060
176	DEAD		8,076E-07
176	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
176	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
176	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
176	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
176	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
176	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
176	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
176	ESPEC DER X	Max	0,000173
176	ESPEC DER Y	Max	0,000060
177	DEAD		8,076E-07
177	MUERTA DE ENTREPISO		6,510E-06
177	MUERTA DE CUBIERTA		1,403E-08
177	MUERTA DE RIGIDEZ		-2,695E-07
177	VIVA DE ENTREPISO		3,509E-06
177	VIVA DE CUBIERTA		1,403E-08
177	MUERTA DE ESCALERA		4,402E-07
177	VIVIA DE RIGIDEZ		-8,899E-08
177	ESPEC DER X	Max	0,000173
177	ESPEC DER Y	Max	0,000060
178	DEAD		2,674E-06
178	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
178	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
178	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
178	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
178	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
178	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
178	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
178	ESPEC DER X	Max	0,000435
178	ESPEC DER Y	Max	0,000114
179	DEAD		2,674E-06
179	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
179	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
179	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
179	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
179	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
179	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
179	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
179	ESPEC DER X	Max	0,000435
179	ESPEC DER Y	Max	0,000114
180	DEAD		2,674E-06
180	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
180	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
180	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
180	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
180	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
180	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
180	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
180	ESPEC DER X	Max	0,000435
180	ESPEC DER Y	Max	0,000114
181	DEAD		2,674E-06
181	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
181	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
181	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
181	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
181	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
181	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
181	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
181	ESPEC DER X	Max	0,000435
181	ESPEC DER Y	Max	0,000114
182	DEAD		2,674E-06
182	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
182	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
182	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
182	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
182	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
182	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
182	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
182	ESPEC DER X	Max	0,000435
182	ESPEC DER Y	Max	0,000114
183	DEAD		2,674E-06
183	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
183	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
183	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
183	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
183	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
183	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
183	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
183	ESPEC DER X	Max	0,000435
183	ESPEC DER Y	Max	0,000114
184	DEAD		2,674E-06
184	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
184	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
184	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
184	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
184	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
184	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
184	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
184	ESPEC DER X	Max	0,000435
184	ESPEC DER Y	Max	0,000114
185	DEAD		2,674E-06
185	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
185	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
185	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
185	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
185	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
185	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
185	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
185	ESPEC DER X	Max	0,000435
185	ESPEC DER Y	Max	0,000114
186	DEAD		2,674E-06
186	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
186	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
186	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
186	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
186	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
186	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
186	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
186	ESPEC DER X	Max	0,000435
186	ESPEC DER Y	Max	0,000114
187	DEAD		2,674E-06
187	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
187	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
187	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
187	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
187	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
187	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
187	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
187	ESPEC DER X	Max	0,000435
187	ESPEC DER Y	Max	0,000114
188	DEAD		2,674E-06
188	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
188	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
188	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
188	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
188	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
188	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
188	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
188	ESPEC DER X	Max	0,000435
188	ESPEC DER Y	Max	0,000114
189	DEAD		2,674E-06
189	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
189	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
189	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
189	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
189	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
189	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
189	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
189	ESPEC DER X	Max	0,000435
189	ESPEC DER Y	Max	0,000114
190	DEAD		2,674E-06
190	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
190	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
190	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
190	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
190	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
190	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
190	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
190	ESPEC DER X	Max	0,000435
190	ESPEC DER Y	Max	0,000114
191	DEAD		2,674E-06
191	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
191	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
191	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
191	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
191	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
191	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
191	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
191	ESPEC DER X	Max	0,000435
191	ESPEC DER Y	Max	0,000114
192	DEAD		2,674E-06
192	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
192	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
192	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
192	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
192	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
192	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
192	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
192	ESPEC DER X	Max	0,000435
192	ESPEC DER Y	Max	0,000114
193	DEAD		2,674E-06
193	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
193	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
193	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
193	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
193	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
193	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
193	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
193	ESPEC DER X	Max	0,000435
193	ESPEC DER Y	Max	0,000114
194	DEAD		2,674E-06
194	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
194	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
194	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
194	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
194	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
194	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
194	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
194	ESPEC DER X	Max	0,000435
194	ESPEC DER Y	Max	0,000114
195	DEAD		2,674E-06
195	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
195	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
195	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
195	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
195	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
195	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
195	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
195	ESPEC DER X	Max	0,000435
195	ESPEC DER Y	Max	0,000114
196	DEAD		2,674E-06
196	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
196	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
196	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
196	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
196	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
196	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
196	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
196	ESPEC DER X	Max	0,000435
196	ESPEC DER Y	Max	0,000114
197	DEAD		2,674E-06
197	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
197	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
197	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
197	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
197	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
197	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
197	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
197	ESPEC DER X	Max	0,000435
197	ESPEC DER Y	Max	0,000114
198	DEAD		2,674E-06
198	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
198	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
198	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
198	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
198	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
198	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
198	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
198	ESPEC DER X	Max	0,000435
198	ESPEC DER Y	Max	0,000114
199	DEAD		2,674E-06
199	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
199	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
199	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
199	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
199	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
199	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
199	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
199	ESPEC DER X	Max	0,000435
199	ESPEC DER Y	Max	0,000114
200	DEAD		2,674E-06
200	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
200	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
200	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
200	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
200	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
200	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
200	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
200	ESPEC DER X	Max	0,000435
200	ESPEC DER Y	Max	0,000114
201	DEAD		2,674E-06
201	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
201	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
201	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
201	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
201	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
201	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
201	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
201	ESPEC DER X	Max	0,000435
201	ESPEC DER Y	Max	0,000114
202	DEAD		2,674E-06
202	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
202	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
202	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
202	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
202	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
202	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
202	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
202	ESPEC DER X	Max	0,000435
202	ESPEC DER Y	Max	0,000114
203	DEAD		2,674E-06
203	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
203	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
203	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
203	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
203	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
203	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
203	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
203	ESPEC DER X	Max	0,000435
203	ESPEC DER Y	Max	0,000114
204	DEAD		2,674E-06
204	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
204	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
204	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
204	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
204	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
204	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
204	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
204	ESPEC DER X	Max	0,000435
204	ESPEC DER Y	Max	0,000114
205	DEAD		2,674E-06
205	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
205	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
205	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
205	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
205	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
205	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
205	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
205	ESPEC DER X	Max	0,000435
205	ESPEC DER Y	Max	0,000114
206	DEAD		2,674E-06
206	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
206	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
206	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
206	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
206	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
206	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
206	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
206	ESPEC DER X	Max	0,000435
206	ESPEC DER Y	Max	0,000114
207	DEAD		2,674E-06
207	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
207	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
207	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
207	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
207	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
207	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
207	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
207	ESPEC DER X	Max	0,000435
207	ESPEC DER Y	Max	0,000114
208	DEAD		2,674E-06
208	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
208	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
208	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
208	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
208	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
208	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
208	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
208	ESPEC DER X	Max	0,000435
208	ESPEC DER Y	Max	0,000114
209	DEAD		2,674E-06
209	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
209	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
209	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
209	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
209	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
209	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
209	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
209	ESPEC DER X	Max	0,000435
209	ESPEC DER Y	Max	0,000114
210	DEAD		2,674E-06
210	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
210	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
210	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
210	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
210	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
210	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
210	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07
210	ESPEC DER X	Max	0,000435
210	ESPEC DER Y	Max	0,000114
211	DEAD		2,674E-06
211	MUERTA DE ENTREPISO		0,000021
211	MUERTA DE CUBIERTA		-5,816E-08
211	MUERTA DE RIGIDEZ		-7,109E-07
211	VIVA DE ENTREPISO		9,705E-06
211	VIVA DE CUBIERTA		-5,816E-08
211	MUERTA DE ESCALERA		5,839E-07
211	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,049E-07

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
211	ESPEC DER X	Max	0,000435
211	ESPEC DER Y	Max	0,000114
212	DEAD		3,583E-06
212	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
212	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
212	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
212	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
212	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
212	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
212	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
212	ESPEC DER X	Max	0,000596
212	ESPEC DER Y	Max	0,000151
213	DEAD		3,583E-06
213	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
213	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
213	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
213	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
213	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
213	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
213	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
213	ESPEC DER X	Max	0,000596
213	ESPEC DER Y	Max	0,000151
214	DEAD		3,583E-06
214	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
214	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
214	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
214	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
214	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
214	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
214	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
214	ESPEC DER X	Max	0,000596
214	ESPEC DER Y	Max	0,000151
215	DEAD		3,583E-06
215	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
215	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
215	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
215	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
215	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
215	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
215	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
215	ESPEC DER X	Max	0,000596
215	ESPEC DER Y	Max	0,000151
216	DEAD		3,583E-06
216	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
216	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
216	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
216	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
216	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
216	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
216	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
216	ESPEC DER X	Max	0,000596
216	ESPEC DER Y	Max	0,000151
217	DEAD		3,583E-06
217	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
217	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
217	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
217	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
217	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
217	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
217	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
217	ESPEC DER X	Max	0,000596
217	ESPEC DER Y	Max	0,000151
218	DEAD		3,583E-06
218	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
218	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
218	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
218	VIVA DE ENTREPISO		0,000013

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
218	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
218	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
218	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
218	ESPEC DER X	Max	0,000596
218	ESPEC DER Y	Max	0,000151
219	DEAD		3,583E-06
219	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
219	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
219	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
219	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
219	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
219	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
219	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
219	ESPEC DER X	Max	0,000596
219	ESPEC DER Y	Max	0,000151
220	DEAD		3,583E-06
220	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
220	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
220	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
220	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
220	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
220	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
220	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
220	ESPEC DER X	Max	0,000596
220	ESPEC DER Y	Max	0,000151
221	DEAD		3,583E-06
221	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
221	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
221	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
221	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
221	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
221	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
221	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
221	ESPEC DER X	Max	0,000596
221	ESPEC DER Y	Max	0,000151
222	DEAD		3,583E-06
222	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
222	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
222	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
222	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
222	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
222	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
222	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
222	ESPEC DER X	Max	0,000596
222	ESPEC DER Y	Max	0,000151
223	DEAD		3,583E-06
223	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
223	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
223	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
223	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
223	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
223	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
223	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
223	ESPEC DER X	Max	0,000596
223	ESPEC DER Y	Max	0,000151
224	DEAD		3,583E-06
224	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
224	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
224	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
224	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
224	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
224	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
224	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
224	ESPEC DER X	Max	0,000596
224	ESPEC DER Y	Max	0,000151
225	DEAD		3,583E-06
225	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
225	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
225	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
225	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
225	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
225	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
225	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
225	ESPEC DER X	Max	0,000596
225	ESPEC DER Y	Max	0,000151
226	DEAD		3,583E-06
226	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
226	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
226	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
226	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
226	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
226	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
226	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
226	ESPEC DER X	Max	0,000596
226	ESPEC DER Y	Max	0,000151
227	DEAD		3,583E-06
227	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
227	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
227	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
227	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
227	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
227	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
227	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
227	ESPEC DER X	Max	0,000596
227	ESPEC DER Y	Max	0,000151
238	DEAD		3,583E-06
238	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
238	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
238	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
238	VIVA DE ENTREPISO		0,000013

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
238	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
238	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
238	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
238	ESPEC DER X	Max	0,000596
238	ESPEC DER Y	Max	0,000151
239	DEAD		3,583E-06
239	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
239	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
239	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
239	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
239	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
239	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
239	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
239	ESPEC DER X	Max	0,000596
239	ESPEC DER Y	Max	0,000151
242	DEAD		3,583E-06
242	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
242	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
242	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
242	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
242	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
242	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
242	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07
242	ESPEC DER X	Max	0,000596
242	ESPEC DER Y	Max	0,000151
243	DEAD		3,583E-06
243	MUERTA DE ENTREPISO		0,000030
243	MUERTA DE CUBIERTA		-1,547E-07
243	MUERTA DE RIGIDEZ		-9,452E-07
243	VIVA DE ENTREPISO		0,000013
243	VIVA DE CUBIERTA		-1,547E-07
243	MUERTA DE ESCALERA		4,571E-07
243	VIVIA DE RIGIDEZ		-2,443E-07

8. Joint results

Table 24: Joint Displacements, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	R3 Radians
243	ESPEC DER X	Max	0,000596
243	ESPEC DER Y	Max	0,000151

Table 25: Joint Reactions, Part 1 of 2

Table 25: Joint Reactions, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	F1 Kgf	F2 Kgf	F3 Kgf	M1 Kgf-m	M2 Kgf-m
12	DEAD	LinStatic		7,84	87,41	7506,71	-139,36	-91,10
12	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		147,54	105,87	4569,40	-290,76	-14,27
12	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		-1,13	1,62	200,03	-1,82	-4,11
12	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-2,79	17,64	382,20	-16,44	-15,67
12	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		9,64	63,95	1318,15	-156,53	-105,64
12	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		-1,13	1,62	200,03	-1,82	-4,11
12	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-5,25	10,32	31,98	-23,40	-12,31
12	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,53	12,34	278,57	-12,33	2,92
12	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	7147,33	989,01	14647,35	2224,31	19952,20
12	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	528,22	1962,19	10356,40	4712,05	1018,27
13	DEAD	LinStatic		-115,03	95,86	8659,95	-137,70	-220,87
13	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-492,22	107,99	7473,70	-204,64	-689,94
13	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		-2,79	0,74	316,42	-0,65	-5,86
13	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,56	23,45	437,91	-26,52	-16,48
13	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-176,07	42,88	2192,29	-85,60	-301,78
13	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		-2,79	0,74	316,42	-0,65	-5,86
13	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-5,85	3,32	29,50	-9,69	-12,94
13	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-0,30	15,30	280,70	-16,81	0,99
13	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	6571,07	1121,98	6379,19	2460,82	19341,13
13	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	448,15	2815,81	10728,43	6397,40	934,98
14	DEAD	LinStatic		-37,81	20,46	7929,55	-65,46	-117,91
14	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-60,53	53,53	1627,95	-232,99	-61,51
14	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		-1,18	-1,87	376,25	2,03	-3,78
14	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-7,37	5,28	172,85	-2,80	-27,64
14	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-40,39	29,42	385,93	-118,42	-65,50
14	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		-1,18	-1,87	376,25	2,03	-3,78
14	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		4,90	3,56	-11,38	-15,93	10,07

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 25: Joint Reactions, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	F1 Kgf	F2 Kgf	F3 Kgf	M1 Kgf-m	M2 Kgf-m
14	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-0,69	3,59	138,10	-2,68	-1,77
14	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	5504,70	295,81	14598,78	1458,97	15232,14
14	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	921,16	322,45	8332,59	2892,83	2125,34
15	DEAD	LinStatic		365,06	5492,69	18842,74	-55,06	336,72
15	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		1781,75	9069,57	31592,06	107,19	1886,36
15	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		7,04	308,82	997,81	-22,56	4,39
15	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-2,05	278,62	706,66	9,32	-13,74
15	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		506,82	3294,07	12644,62	-109,31	501,11
15	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		7,04	308,82	997,81	-22,56	4,39
15	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-5,54	-26,90	362,75	-23,21	-10,92
15	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		2,54	177,04	465,56	5,51	5,42
15	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	8302,07	3595,70	31701,23	1506,17	21544,65
15	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	667,25	14941,83	57718,01	4495,21	1086,65
16	DEAD	LinStatic		550,04	-7464,95	21905,52	61,51	608,47
16	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		746,79	-9882,78	22798,20	-180,03	1103,51
16	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		7,47	-337,56	1089,84	24,35	5,10
16	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-3,90	-249,41	821,17	2,75	-22,67
16	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		413,48	-4562,79	10886,99	63,49	563,71
16	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		7,47	-337,56	1089,84	24,35	5,10
16	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		15,61	-380,09	780,22	6,23	22,89
16	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		2,90	-163,50	518,87	1,14	3,43
16	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	6114,46	7198,96	17300,85	1489,04	16564,36
16	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	942,14	14921,12	57875,24	4517,59	2034,27
17	DEAD	LinStatic		-409,11	5251,96	17492,25	68,96	-573,31
17	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-1752,65	11818,02	37777,94	241,19	-2108,92
17	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		-9,46	126,27	367,09	1,85	-13,03
17	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-2,63	331,47	910,55	10,24	-15,84
17	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-594,31	4088,33	14012,87	-46,33	-800,26
17	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		-9,46	126,27	367,09	1,85	-13,03
17	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-9,89	-16,57	258,05	-10,75	-18,28
17	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,89	225,71	619,87	6,90	3,80
17	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	8003,35	1830,23	16283,11	723,31	21254,12
17	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	507,10	17016,80	65790,18	5284,91	908,14
18	DEAD	LinStatic		-486,40	-6496,30	18529,59	-147,53	-705,74

Table 25: Joint Reactions, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	F1 Kgf	F2 Kgf	F3 Kgf	M1 Kgf-m	M2 Kgf-m
18	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-112,96	-11012,50	26695,62	-464,11	-461,71
18	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		-8,26	-120,71	353,57	-2,71	-11,45
18	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-8,84	-320,33	939,10	-7,24	-29,73
18	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-160,27	-4453,37	10917,69	-78,04	-361,11
18	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		-8,26	-120,71	353,57	-2,71	-11,45
18	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-6,15	-368,05	757,83	-16,38	-9,41
18	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-0,82	-218,38	641,11	-4,87	-1,72
18	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	5879,27	2911,58	7777,46	746,94	16339,41
18	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	954,47	17263,25	65106,78	5289,53	2124,07
19	DEAD	LinStatic		-24,20	299,53	10710,74	-364,85	-124,95
19	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		33,09	1182,19	19143,61	-1409,11	-135,14
19	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,47	-0,31	276,10	0,47	-2,42
19	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-8,12	64,13	687,94	-70,64	-21,29
19	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-43,55	341,42	5455,63	-425,25	-161,82
19	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,47	-0,31	276,10	0,47	-2,42
19	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-7,70	4,80	21,45	-12,59	-14,90
19	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-0,77	43,86	463,57	-48,07	0,50
19	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	8355,73	636,85	2095,12	1421,90	21233,30
19	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	420,04	1947,64	3152,95	5277,04	906,43
20	DEAD	LinStatic		-17,17	-268,31	10614,89	261,91	-96,12
20	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		57,40	-1112,25	19079,94	1123,42	63,03
20	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		1,18	0,11	271,39	1,464E-03	-1,30
20	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-13,08	-63,64	678,65	70,39	-33,68
20	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-1,44	-295,09	5397,46	277,32	-24,36
20	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		1,18	0,11	271,39	1,464E-03	-1,30
20	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		4,06	0,94	19,60	-8,33	9,19
20	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-2,48	-43,59	459,32	48,45	-3,67
20	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	6438,09	448,61	2107,72	1208,74	16223,91
20	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	861,38	1989,15	3107,11	5323,16	2063,56
21	DEAD	LinStatic		-7,29	-58,09	10363,47	32,22	-85,68
21	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-336,82	44,30	9294,72	-134,34	-353,32
21	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		2,52	-1,35	540,34	1,66	0,12
21	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		29,08	-30,25	832,13	32,76	10,85

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 25: Joint Reactions, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	F1 Kgf	F2 Kgf	F3 Kgf	M1 Kgf-m	M2 Kgf-m
21	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-105,72	26,06	2618,89	-67,03	-134,49
21	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		2,52	-1,35	540,34	1,66	0,12
21	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		4,47	3,81	-36,18	-10,23	9,62
21	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-2,48	-13,15	269,89	14,60	-3,67
21	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	5006,28	1208,02	9483,50	2555,77	14702,88
21	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	934,63	3076,84	12758,89	6685,82	2139,37
34	DEAD	LinStatic		310,53	193,43	13868,90	-405,57	323,89
34	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		1331,68	438,67	13462,88	-1279,67	1452,31
34	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		1,84	5,47	867,67	-5,89	1,45
34	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		29,12	-7,75	1074,31	22,40	28,66
34	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		556,56	170,50	3719,90	-583,56	599,71
34	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		1,84	5,47	867,67	-5,89	1,45
34	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		13,04	34,08	11,11	-92,36	14,22
34	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		20,92	-3,70	725,84	9,98	23,12
34	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1688,65	2596,57	4873,85	8057,40	4151,81
34	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	227,47	5271,27	1751,80	17517,94	196,42
36	DEAD	LinStatic		40,84	-4543,43	933,39	-266,89	-13,04
36	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		168,95	-7822,92	1122,63	-597,24	4,45
36	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,38	-177,34	-166,13	-19,58	0,28
36	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,23	-235,68	48,01	-17,28	-2,11
36	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		63,73	-1934,41	-2476,59	-375,18	-19,56
36	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,38	-177,34	-166,13	-19,58	0,28
36	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		1,06	110,02	-315,44	-15,87	-1,20
36	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,54	-147,66	21,38	-11,70	-0,67
36	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	276,12	5685,01	15964,19	782,94	1065,06
36	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	84,34	25464,43	52005,19	1961,97	41,41
37	DEAD	LinStatic		-33,91	-4757,44	2031,43	-233,20	-7,56
37	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-111,09	-9965,35	951,21	-848,85	-59,72
37	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		-0,45	-136,56	125,61	1,54	-0,70
37	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-0,36	-266,24	-3,38	-26,42	-1,32
37	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-45,29	-2633,34	-2250,41	-434,02	-7,84
37	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		-0,45	-136,56	125,61	1,54	-0,70
37	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-0,23	57,88	-178,85	-11,07	9,228E-02

8. Joint results

16 mayo 2025

Table 25: Joint Reactions, Part 1 of 2

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	F1 Kgf	F2 Kgf	F3 Kgf	M1 Kgf-m	M2 Kgf-m
37	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,15	-182,00	0,45	-17,72	-0,19
37	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	271,72	2085,80	7198,97	372,35	1032,64
37	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	98,40	29822,49	61731,08	2341,36	39,67
38	DEAD	LinStatic		-144,26	98,11	12911,61	-253,38	-178,08
38	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-1403,98	207,18	20674,40	-619,89	-1567,23
38	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		2,52	0,27	573,16	0,50	2,20
38	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		-6,83	15,22	1540,29	-19,05	-11,02
38	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-380,63	102,71	5803,04	-288,10	-434,73
38	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		2,52	0,27	573,16	0,50	2,20
38	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,71	8,10	-0,68	-36,83	0,60
38	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		-23,94	-0,81	729,75	1,25	-26,41
38	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	1586,24	3755,25	1565,91	9704,53	4039,75
38	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	91,35	9481,43	2652,26	25450,00	74,50
45	DEAD	LinStatic		68,89	6167,64	1733,38	315,87	-33,33
45	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		149,58	7934,62	1121,91	656,92	-138,96
45	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		0,31	195,47	-176,80	21,18	0,37
45	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		1,02	186,92	-39,40	19,36	-2,12
45	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		74,52	2840,40	-1920,89	415,90	-65,74
45	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		0,31	195,47	-176,80	21,18	0,37
45	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		0,72	224,48	-172,68	29,38	-0,14
45	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,82	123,13	-22,35	12,57	-0,58
45	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	579,50	10389,06	18402,24	642,52	824,03
45	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	95,95	25547,04	52308,32	1978,26	128,55
46	DEAD	LinStatic		-68,03	5881,43	2774,52	264,32	27,67
46	MUERTA DE ENTREPISO	LinStatic		-146,53	8833,85	91,38	899,41	177,49
46	MUERTA DE CUBIERTA	LinStatic		-0,46	136,93	138,64	-2,38	-0,60
46	MUERTA DE RIGIDEZ	LinStatic		6,524E-02	250,57	-28,98	26,96	-1,39
46	VIVA DE ENTREPISO	LinStatic		-77,09	2879,27	-2028,96	461,83	78,44
46	VIVA DE CUBIERTA	LinStatic		-0,46	136,93	138,64	-2,38	-0,60
46	MUERTA DE ESCALERA	LinStatic		-3,97	330,30	149,71	15,73	3,79
46	VIVIA DE RIGIDEZ	LinStatic		0,17	171,81	-16,22	18,06	-0,12
46	ESPEC DER X	LinRespSpec	Max	583,30	5032,40	10128,57	399,54	797,49
46	ESPEC DER Y	LinRespSpec	Max	64,66	29898,70	61335,13	2296,06	85,47

8. Joint results

Table 25: Joint Reactions, Part 2 of 2

Table 25: Joint Reactions, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	M3 Kgf-m
12	DEAD		-1,06
12	MUERTA DE ENTREPISO		-8,53
12	MUERTA DE CUBIERTA		-1,839E-02
12	MUERTA DE RIGIDEZ		0,35
12	VIVA DE ENTREPISO		-4,60
12	VIVA DE CUBIERTA		-1,839E-02
12	MUERTA DE ESCALERA		-0,58
12	VIVIA DE RIGIDEZ		0,12
12	ESPEC DER X	Max	226,67
12	ESPEC DER Y	Max	78,35
13	DEAD		-1,06
13	MUERTA DE ENTREPISO		-8,53
13	MUERTA DE CUBIERTA		-1,839E-02
13	MUERTA DE RIGIDEZ		0,35
13	VIVA DE ENTREPISO		-4,60
13	VIVA DE CUBIERTA		-1,839E-02
13	MUERTA DE ESCALERA		-0,58
13	VIVIA DE RIGIDEZ		0,12
13	ESPEC DER X	Max	226,67
13	ESPEC DER Y	Max	78,35
14	DEAD		-1,06
14	MUERTA DE ENTREPISO		-8,53
14	MUERTA DE CUBIERTA		-1,839E-02
14	MUERTA DE RIGIDEZ		0,35
14	VIVA DE ENTREPISO		-4,60
14	VIVA DE CUBIERTA		-1,839E-02
14	MUERTA DE ESCALERA		-0,58
14	VIVIA DE RIGIDEZ		0,12
14	ESPEC DER X	Max	226,67
14	ESPEC DER Y	Max	78,35
15	DEAD		5,52
15	MUERTA DE ENTREPISO		2,72

8. Joint results

Table 25: Joint Reactions, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	M3 Kgf-m
15	MUERTA DE CUBIERTA		0,17
15	MUERTA DE RIGIDEZ		1,20
15	VIVA DE ENTREPISO		3,07
15	VIVA DE CUBIERTA		0,17
15	MUERTA DE ESCALERA		-0,13
15	VIVIA DE RIGIDEZ		3,014E-02
15	ESPEC DER X	Max	666,98
15	ESPEC DER Y	Max	50,55
16	DEAD		-6,22
16	MUERTA DE ENTREPISO		-8,37
16	MUERTA DE CUBIERTA		-0,19
16	MUERTA DE RIGIDEZ		-0,96
16	VIVA DE ENTREPISO		-6,11
16	VIVA DE CUBIERTA		-0,19
16	MUERTA DE ESCALERA		-0,25
16	VIVIA DE RIGIDEZ		4,709E-02
16	ESPEC DER X	Max	765,59
16	ESPEC DER Y	Max	10,96
17	DEAD		5,52
17	MUERTA DE ENTREPISO		2,72
17	MUERTA DE CUBIERTA		0,17
17	MUERTA DE RIGIDEZ		1,20
17	VIVA DE ENTREPISO		3,07
17	VIVA DE CUBIERTA		0,17
17	MUERTA DE ESCALERA		-0,13
17	VIVIA DE RIGIDEZ		3,014E-02
17	ESPEC DER X	Max	666,98
17	ESPEC DER Y	Max	50,55
18	DEAD		-6,22
18	MUERTA DE ENTREPISO		-8,37
18	MUERTA DE CUBIERTA		-0,19
18	MUERTA DE RIGIDEZ		-0,96
18	VIVA DE ENTREPISO		-6,11

8. Joint results

Table 25: Joint Reactions, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	M3 Kgf-m
18	VIVA DE CUBIERTA		-0,19
18	MUERTA DE ESCALERA		-0,25
18	VIVIA DE RIGIDEZ		4,709E-02
18	ESPEC DER X	Max	765,59
18	ESPEC DER Y	Max	10,96
19	DEAD		-1,06
19	MUERTA DE ENTREPISO		-8,53
19	MUERTA DE CUBIERTA		-1,839E-02
19	MUERTA DE RIGIDEZ		0,35
19	VIVA DE ENTREPISO		-4,60
19	VIVA DE CUBIERTA		-1,839E-02
19	MUERTA DE ESCALERA		-0,58
19	VIVIA DE RIGIDEZ		0,12
19	ESPEC DER X	Max	226,67
19	ESPEC DER Y	Max	78,35
20	DEAD		-1,06
20	MUERTA DE ENTREPISO		-8,53
20	MUERTA DE CUBIERTA		-1,839E-02
20	MUERTA DE RIGIDEZ		0,35
20	VIVA DE ENTREPISO		-4,60
20	VIVA DE CUBIERTA		-1,839E-02
20	MUERTA DE ESCALERA		-0,58
20	VIVIA DE RIGIDEZ		0,12
20	ESPEC DER X	Max	226,67
20	ESPEC DER Y	Max	78,35
21	DEAD		-1,06
21	MUERTA DE ENTREPISO		-8,53
21	MUERTA DE CUBIERTA		-1,839E-02
21	MUERTA DE RIGIDEZ		0,35
21	VIVA DE ENTREPISO		-4,60
21	VIVA DE CUBIERTA		-1,839E-02
21	MUERTA DE ESCALERA		-0,58
21	VIVIA DE RIGIDEZ		0,12

8. Joint results

Table 25: Joint Reactions, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	M3 Kgf-m
21	ESPEC DER X	Max	226,67
21	ESPEC DER Y	Max	78,35
34	DEAD		-1,06
34	MUERTA DE ENTREPISO		-8,53
34	MUERTA DE CUBIERTA		-1,839E-02
34	MUERTA DE RIGIDEZ		0,35
34	VIVA DE ENTREPISO		-4,60
34	VIVA DE CUBIERTA		-1,839E-02
34	MUERTA DE ESCALERA		-0,58
34	VIVIA DE RIGIDEZ		0,12
34	ESPEC DER X	Max	226,67
34	ESPEC DER Y	Max	78,35
36	DEAD		-6,49
36	MUERTA DE ENTREPISO		-10,59
36	MUERTA DE CUBIERTA		-0,19
36	MUERTA DE RIGIDEZ		-0,87
36	VIVA DE ENTREPISO		-7,31
36	VIVA DE CUBIERTA		-0,19
36	MUERTA DE ESCALERA		-0,40
36	VIVIA DE RIGIDEZ		7,737E-02
36	ESPEC DER X	Max	808,60
36	ESPEC DER Y	Max	25,18
37	DEAD		-6,49
37	MUERTA DE ENTREPISO		-10,59
37	MUERTA DE CUBIERTA		-0,19
37	MUERTA DE RIGIDEZ		-0,87
37	VIVA DE ENTREPISO		-7,31
37	VIVA DE CUBIERTA		-0,19
37	MUERTA DE ESCALERA		-0,40
37	VIVIA DE RIGIDEZ		7,737E-02
37	ESPEC DER X	Max	808,60
37	ESPEC DER Y	Max	25,18
38	DEAD		-1,06
38	MUERTA DE ENTREPISO		-8,53

11. Material take-off

Table 25: Joint Reactions, Part 2 of 2

Joint	OutputCase	StepType	M3 Kgf-m
38	MUERTA DE CUBIERTA		-1,839E-02
38	MUERTA DE RIGIDEZ		0,35
38	VIVA DE ENTREPISO		-4,60
38	VIVA DE CUBIERTA		-1,839E-02
38	MUERTA DE ESCALERA		-0,58
38	VIVIA DE RIGIDEZ		0,12
38	ESPEC DER X	Max	226,67
38	ESPEC DER Y	Max	78,35
45	DEAD		5,24
45	MUERTA DE ENTREPISO		0,51
45	MUERTA DE CUBIERTA		0,17
45	MUERTA DE RIGIDEZ		1,29
45	VIVA DE ENTREPISO		1,87
45	VIVA DE CUBIERTA		0,17
45	MUERTA DE ESCALERA		-0,28
45	VIVIA DE RIGIDEZ		6,042E-02
45	ESPEC DER X	Max	633,84
45	ESPEC DER Y	Max	70,57
46	DEAD		5,24
46	MUERTA DE ENTREPISO		0,51
46	MUERTA DE CUBIERTA		0,17
46	MUERTA DE RIGIDEZ		1,29
46	VIVA DE ENTREPISO		1,87
46	VIVA DE CUBIERTA		0,17
46	MUERTA DE ESCALERA		-0,28
46	VIVIA DE RIGIDEZ		6,042E-02
46	ESPEC DER X	Max	633,84
46	ESPEC DER Y	Max	70,57

11. Material take-off

This section provides a material take-off.

Table 29: Material List 2 - By Section Property

Table 29: Material List 2 - By Section Property				
Section	ObjectType	NumPieces	TotalLength m	TotalWeight Kgf
VIGA 30X40	Frame	96	308,44000	88830,72
VIGA 20X40	Frame	28	49,36000	9477,12
COL B 30X65	Frame	18	60,30000	28220,40
COL A 30X65	Frame	18	60,30000	28220,40
PLACA	Area			0,00
MURO	Area			12060,00

12. Design preferences

This section provides the design preferences for each type of design, which typically include material reduction factors, framing type, stress ratio limit, deflection limits, and other code specific items.

12.1. Steel design

Table 30: Preferences - Steel Design - AISC-LRFD93, Part 1 of 2

Table 30: Preferences - Steel Design - AISC-LRFD93, Part 1 of 2								
THDesign	FrameType	PatLLF	SRatioLimit	MaxIter	PhiB	PhiC	PhiT	PhiV
Envelopes	Moment Frame	0,750000	0,950000	1	0,900000	0,850000	0,900000	0,900000

Table 30: Preferences - Steel Design - AISC-LRFD93, Part 2 of 2

Table 30: Preferences - Steel Design - AISC-LRFD93, Part 2 of 2						
PhiCA	CheckDefl	DLRat	SDLAndLLR at	LLRat	TotalRat	NetRat
0,900000	Yes	120,000000	120,000000	360,000000	240,000000	240,000000

12.2. Concrete design

Table 31: Preferences - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 2

Table 31: Preferences - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 2								
THDesign	NumCurves	NumPoints	MinEccen	PatLLF	UFLimit	SeisCat	PhiT	PhiCTied
Envelopes	24	11	No	0,750000	0,950000	D	0,900000	0,650000

13. Design overwrites

Table 31: Preferences - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2

Table 31: Preferences - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2

PhiCSpiral	PhiV	PhiVSeismic	PhiVJoint
0,750000	0,750000	0,600000	0,850000

12.3. Aluminum design**Table 32: Preferences - Aluminum Design - AA-ASD 2000**

Table 32: Preferences - Aluminum Design - AA-ASD 2000

THDesign	FrameType	SRatioLimit	MaxIter	LatFact	UseLatFact	Bridge
Envelopes	Moment Frame	1,000000	1	1,333333	No	No

12.4. Cold formed design**Table 33: Preferences - Cold Formed Design - AISI-ASD96, Part 1 of 2**

Table 33: Preferences - Cold Formed Design - AISI-ASD96, Part 1 of 2

THDesign	FrameType	SRatioLimit	MaxIter	OmegaBS	OmegaBUS	OmegaBLTB	OmegaVS	OmegaVNS
Envelopes	Braced Frame	1,000000	1	1,670000	1,670000	1,670000	1,670000	1,500000

Table 33: Preferences - Cold Formed Design - AISI-ASD96, Part 2 of 2

Table 33: Preferences - Cold Formed Design - AISI-ASD96, Part 2 of 2

OmegaT	OmegaC
1,670000	1,800000

13. Design overwrites

This section provides the design overwrites for each type of design, which are assigned to individual members of the structure.

13.1. Concrete design

Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 2

[illegible]

Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 2

[illegible]

Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 2

Frame	DesignSect	FrameType	RLLF	XLMajor	XLMinor	XKMajor
345	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	
346	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	
347	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	
349	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	
357	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	
358	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	
359	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	
360	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	
372	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
373	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
374	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
375	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
376	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
377	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
378	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
380	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
382	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
383	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
384	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
385	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
386	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
387	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
388	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
389	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
390	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
391	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
392	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
393	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
394	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
395	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
396	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
397	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
398	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
399	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
400	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
401	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
402	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
403	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
404	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
405	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
406	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
407	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
408	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
409	Program Determined	Sway Intermediate	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000

Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2

Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2

Frame	XKMinor	CmMajor	CmMinor	DnsMajor	DnsMinor	DsMajor	DsMinor
220							
221							
222							
223							
224							
225							
226							
227							

Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2

Frame	XKMinor	CmMajor	CmMinor	DnsMajor	DnsMinor	DsMajor	DsMinor
228							
229							
230							
231							
232							
233							
234							
235							
236							
237							
238							
239							
240							
241							
242							
243							
244							
246							
247							
248							
249							
250							
251							
252							
253							
254							
255							
256							
257							
258							
259							
260							
261							
262							
263							
264							
265							
266							
267							
268							
269							
270							
271							
272							
273							
274							
275							
276							
277							
278							
279							
280							
281							
282							
283							
284							
285							
286							
287							

Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2

Frame	XKMinor	CmMajor	CmMinor	DnsMajor	DnsMinor	DsMajor	DsMinor
288							
289							
290							
291							
292							
293							
294							
295							
296							
297							
298							
299							
300							
301							
302							
303							
304							
305							
306							
307							
308							
309							
310							
311							
312							
313							
314							
315							
316							
317							
318							
319							
320							
323							
324							
325							
326							
328							
329							
330							
331							
332							
338							
339							
340							
341							
342							
343							
344							
345							
346							
347							
349							
357							
358							
359							
360							
372	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
373	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000

14. Design summary

Table 34: Overwrites - Concrete Design - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 2

Frame	XKMinor	CmMajor	CmMinor	DnsMajor	DnsMinor	DsMajor	DsMinor
374	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
375	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
376	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
377	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
378	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
380	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
382	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
383	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
384	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
385	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
386	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
387	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
388	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
389	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
390	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
391	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
392	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
393	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
394	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
395	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
396	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
397	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
398	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
399	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
400	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
401	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
402	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
403	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
404	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
405	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
406	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
407	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
408	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000
409	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000	0,000000

14. Design summary

This section provides the design summary for each type of design, which highlights the controlling demand/capacity ratio and it's associated combination and location in each member.

14.1. Concrete design

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	DesignOpt	Status	Location m	PMMCombo
372	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
372	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
372	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
373	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
373	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
373	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
374	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	DesignOpt	Status	Location m	PMMCombo
374	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
374	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
375	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
375	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
375	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
376	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON4
376	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
376	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON3
377	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
377	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
377	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
378	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON5
378	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
378	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
380	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
380	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
380	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
382	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
382	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
382	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
383	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON5
383	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
383	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
384	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
384	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
384	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
385	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
385	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
385	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
386	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON6
386	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
386	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
387	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON4
387	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
387	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON4
388	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
388	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
388	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
389	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
389	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
389	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
390	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
390	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
390	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
391	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
391	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
391	COL B 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
392	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
392	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
392	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
393	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON4
393	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
393	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON4
394	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
394	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
394	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
395	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
395	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
395	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	DesignOpt	Status	Location m	PMMCombo
396	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON4
396	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
396	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON4
397	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
397	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
397	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
398	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON5
398	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
398	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
399	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
399	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
399	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
400	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
400	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
400	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
401	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON5
401	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
401	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
402	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
402	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
402	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
403	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
403	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
403	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
404	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
404	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
404	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
405	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
405	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
405	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
406	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
406	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
406	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
407	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
407	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
407	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
408	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
408	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
408	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12
409	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	0,00000	UDCON12
409	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	1,67500	UDCON12
409	COL A 30X65	Column	Design	No Messages	3,35000	UDCON12

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	PMMArea m2	PMMRatio	VMajCombo	VMajRebar m2/m	VMinCombo	VMinRebar m2/m
372	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
372	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
372	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
373	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
373	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
373	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
374	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
374	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
374	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
375	0,001950		UDCON6	0,000250	UDCON9 (Sp)	0,000542

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	PMMArea m2	PMMRatio	VMajCombo	VMajRebar m2/m	VMinCombo	VMinRebar m2/m
375	0,001950		UDCON6	0,000250	UDCON9 (Sp)	0,000542
375	0,001950		UDCON6	0,000250	UDCON9 (Sp)	0,000542
376	0,002963		UDCON12	0,000250	UDCON11 (Sp)	0,000542
376	0,001950		UDCON12	0,000250	UDCON11 (Sp)	0,000542
376	0,003102		UDCON12	0,000250	UDCON11 (Sp)	0,000542
377	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
377	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
377	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
378	0,002637		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
378	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
378	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
380	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
380	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
380	0,001950		UDCON5	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
382	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
382	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
382	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
383	0,002358		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
383	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
383	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
384	0,001950		UDCON9	0,000250	UDCON12	0,000000
384	0,001950		UDCON9	0,000250	UDCON12	0,000000
384	0,001950		UDCON9	0,000250	UDCON12	0,000000
385	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
385	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
385	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
386	0,002592		UDCON12	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
386	0,001950		UDCON12	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
386	0,001950		UDCON12	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
387	0,002714		UDCON12	0,000250	UDCON11 (Sp)	0,000542
387	0,001950		UDCON12	0,000250	UDCON11 (Sp)	0,000542
387	0,002996		UDCON12	0,000250	UDCON11 (Sp)	0,000542
388	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
388	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
388	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
389	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
389	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
389	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
390	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
390	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
390	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
391	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
391	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
391	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
392	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON10 (Sp)	0,000542
392	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON10 (Sp)	0,000542
392	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON10 (Sp)	0,000542
393	0,002820		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000542
393	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000542
393	0,003030		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000542
394	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
394	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
394	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
395	0,001950		UDCON5	0,000250	UDCON10 (Sp)	0,000542
395	0,001950		UDCON5	0,000250	UDCON10 (Sp)	0,000542
395	0,001950		UDCON5	0,000250	UDCON10 (Sp)	0,000542
396	0,002552		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000542
396	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000542
396	0,002865		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000542

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	PMMArea m2	PMMRatio	VMajCombo	VMajRebar m2/m	VMinCombo	VMinRebar m2/m
397	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
397	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
397	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
398	0,002589		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
398	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
398	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
399	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
399	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
399	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
400	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
400	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
400	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
401	0,002176		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
401	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
401	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
402	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
402	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
402	0,001950		UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
403	0,001950		UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
403	0,001950		UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
403	0,001950		UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
404	0,001950		UDCON5	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
404	0,001950		UDCON5	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
404	0,001950		UDCON5	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
405	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
405	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
405	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
406	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
406	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
406	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
407	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
407	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
407	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
408	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
408	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
408	0,001950		UDCON11	0,000250	UDCON12 (Sp)	0,000000
409	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
409	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000
409	0,001950		UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12 (Sp)	0,000000

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	ErrMsg	WarnMsg
372	No Messages	No Messages
372	No Messages	No Messages
372	No Messages	No Messages
373	No Messages	No Messages
373	No Messages	No Messages
373	No Messages	No Messages
374	No Messages	No Messages
374	No Messages	No Messages
374	No Messages	No Messages
375	No Messages	No Messages
375	No Messages	No Messages
375	No Messages	No Messages
376	No Messages	No Messages

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	ErrMsg	WarnMsg
376	No Messages	No Messages
376	No Messages	No Messages
377	No Messages	No Messages
377	No Messages	No Messages
377	No Messages	No Messages
378	No Messages	No Messages
378	No Messages	No Messages
378	No Messages	No Messages
380	No Messages	No Messages
380	No Messages	No Messages
380	No Messages	No Messages
382	No Messages	No Messages
382	No Messages	No Messages
382	No Messages	No Messages
383	No Messages	No Messages
383	No Messages	No Messages
383	No Messages	No Messages
384	No Messages	No Messages
384	No Messages	No Messages
384	No Messages	No Messages
385	No Messages	No Messages
385	No Messages	No Messages
385	No Messages	No Messages
386	No Messages	No Messages
386	No Messages	No Messages
386	No Messages	No Messages
387	No Messages	No Messages
387	No Messages	No Messages
387	No Messages	No Messages
388	No Messages	No Messages
388	No Messages	No Messages
388	No Messages	No Messages
389	No Messages	No Messages
389	No Messages	No Messages
389	No Messages	No Messages
390	No Messages	No Messages
390	No Messages	No Messages
390	No Messages	No Messages
391	No Messages	No Messages
391	No Messages	No Messages
391	No Messages	No Messages
392	No Messages	No Messages
392	No Messages	No Messages
392	No Messages	No Messages
393	No Messages	No Messages
393	No Messages	No Messages
393	No Messages	No Messages
394	No Messages	No Messages
394	No Messages	No Messages
394	No Messages	No Messages
395	No Messages	No Messages
395	No Messages	No Messages
395	No Messages	No Messages
396	No Messages	No Messages
396	No Messages	No Messages
396	No Messages	No Messages
397	No Messages	No Messages
397	No Messages	No Messages
397	No Messages	No Messages

Table 35: Concrete Design 1 - Column Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	ErrMsg	WarnMsg
398	No Messages	No Messages
398	No Messages	No Messages
398	No Messages	No Messages
399	No Messages	No Messages
399	No Messages	No Messages
399	No Messages	No Messages
400	No Messages	No Messages
400	No Messages	No Messages
400	No Messages	No Messages
401	No Messages	No Messages
401	No Messages	No Messages
401	No Messages	No Messages
402	No Messages	No Messages
402	No Messages	No Messages
402	No Messages	No Messages
403	No Messages	No Messages
403	No Messages	No Messages
403	No Messages	No Messages
404	No Messages	No Messages
404	No Messages	No Messages
404	No Messages	No Messages
405	No Messages	No Messages
405	No Messages	No Messages
405	No Messages	No Messages
406	No Messages	No Messages
406	No Messages	No Messages
406	No Messages	No Messages
407	No Messages	No Messages
407	No Messages	No Messages
407	No Messages	No Messages
408	No Messages	No Messages
408	No Messages	No Messages
408	No Messages	No Messages
409	No Messages	No Messages
409	No Messages	No Messages
409	No Messages	No Messages

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3
Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
220	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000049
220	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON3	0,000025
220	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,00000	UDCON4 (Sp)	0,000027
220	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,50000	UDCON4 (Sp)	0,000037
220	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,00000	UDCON4	0,000053
221	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,000733
221	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,45333	UDCON4	0,000558
221	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,90667	UDCON4	0,000410
221	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,36000	UDCON4	0,000272
222	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
222	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,43000	UDCON3 (Sp)	0,000150
222	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON3	0,000296
222	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,29000	UDCON3	0,000507
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000188
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,46667	UDCON6 (Sp)	0,000123

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,93333	UDCON6 (Sp)	0,000065
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,40000	UDCON4 (Sp)	0,000061
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,86667	UDCON4 (Sp)	0,000061
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,33333	UDCON4 (Sp)	0,000061
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,80000	UDCON6 (Sp)	0,000070
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	3,26667	UDCON4 (Sp)	0,000139
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	3,73333	UDCON4 (Sp)	0,000221
223	VIGA 20X40	Beam	No Messages	4,20000	UDCON12	0,000240
224	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	5,682E-19
224	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON7 (Sp)	4,589E-06
224	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON7	0,000010
224	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON7	0,000023
225	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON5	0,000710
225	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON5 (Sp)	0,000463
225	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON3 (Sp)	0,000311
225	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000198
225	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON3 (Sp)	0,000333
225	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON3 (Sp)	0,000507
225	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON3	0,000784
226	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000805
226	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,40500	UDCON3	0,000558
226	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,81000	UDCON11	0,000360
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON5	0,000267
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48889	UDCON5 (Sp)	0,000196
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97778	UDCON5 (Sp)	0,000131
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,46667	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,95556	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,44444	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,93333	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,42222	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,91111	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,40000	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,88889	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,37778	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,86667	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,35556	UDCON3 (Sp)	0,000125
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,84444	UDCON3 (Sp)	0,000205
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,33333	UDCON3 (Sp)	0,000301
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,82222	UDCON9 (Sp)	0,000360
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,31111	UDCON3 (Sp)	0,000390
227	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,80000	UDCON3	0,000485
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000810
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45250	UDCON3 (Sp)	0,000510
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90500	UDCON5 (Sp)	0,000359
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,35750	UDCON3 (Sp)	0,000204
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,81000	UDCON3 (Sp)	0,000204
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,26250	UDCON3 (Sp)	0,000204
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,71500	UDCON5 (Sp)	0,000329
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,16750	UDCON3 (Sp)	0,000475
228	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,62000	UDCON3	0,000766
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000785
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48556	UDCON3 (Sp)	0,000478
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97111	UDCON5 (Sp)	0,000318
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,45667	UDCON3 (Sp)	0,000210
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94222	UDCON3 (Sp)	0,000210
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42778	UDCON3 (Sp)	0,000210
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,91333	UDCON3 (Sp)	0,000210
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,39889	UDCON5 (Sp)	0,000360
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,88444	UDCON3 (Sp)	0,000518

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
229	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,37000	UDCON3	0,000833
230	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000293
230	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON4 (Sp)	0,000154
230	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON4 (Sp)	0,000058
230	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON12	0,000000
231	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000029
231	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON4 (Sp)	0,000059
231	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON4 (Sp)	0,000110
231	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON4	0,000180
232	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,001659
232	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON3	0,001242
232	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON3	0,000933
232	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3	0,000718
232	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON8	0,000601
232	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON8	0,000596
232	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON8	0,000670
233	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,001227
233	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45750	UDCON8	0,000687
233	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,91500	UDCON3	0,000340
233	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,37250	UDCON8 (Sp)	0,000300
233	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,83000	UDCON12	0,000000
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49923	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,99846	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,49769	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,99692	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,49615	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,99538	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,49462	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,99385	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,49308	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,99231	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,49154	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,99077	UDCON3 (Sp)	0,000071
234	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,49000	UDCON8	0,000360
235	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000200
235	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,43000	UDCON8	0,000578
235	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON8	0,001121
235	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,29000	UDCON8	0,001801
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,001649
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45250	UDCON8	0,001083
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90500	UDCON8	0,000662
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,35750	UDCON10	0,000360
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,81000	UDCON8 (Sp)	0,000360
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,26250	UDCON8 (Sp)	0,000360
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,71500	UDCON8 (Sp)	0,000360
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,16750	UDCON8 (Sp)	0,000360
236	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,62000	UDCON3	0,000205
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000045
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48556	UDCON9 (Sp)	0,000360
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97111	UDCON9 (Sp)	0,000360
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,45667	UDCON9 (Sp)	0,000360
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94222	UDCON9 (Sp)	0,000360
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42778	UDCON9 (Sp)	0,000360
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,91333	UDCON9 (Sp)	0,000360
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,39889	UDCON3 (Sp)	0,000576
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,88444	UDCON3	0,001061
237	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,37000	UDCON3	0,001708
238	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON10	0,000360

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
238	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON4	0,000219
238	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON4	0,000099
238	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON4	0,000022
239	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000978
239	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON5 (Sp)	0,000580
239	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON5 (Sp)	0,000344
239	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000303
239	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON11 (Sp)	0,000360
239	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON3 (Sp)	0,000725
239	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON3	0,001239
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,002035
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48050	UDCON3	0,001434
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96100	UDCON3	0,000938
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44150	UDCON3 (Sp)	0,000533
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92200	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,40250	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,88300	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,36350	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,84400	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,32450	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,80500	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,28550	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,76600	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,24650	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,72700	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,20750	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,68800	UDCON10 (Sp)	0,000360
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,16850	UDCON3 (Sp)	0,000558
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,64900	UDCON3	0,000969
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	9,12950	UDCON3	0,001473
240	VIGA 30X40	Beam	No Messages	9,61000	UDCON3	0,002071
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,001060
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45250	UDCON3 (Sp)	0,000691
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90500	UDCON3 (Sp)	0,000386
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,35750	UDCON3 (Sp)	0,000263
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,81000	UDCON3 (Sp)	0,000263
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,26250	UDCON3 (Sp)	0,000263
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,71500	UDCON11 (Sp)	0,000360
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,16750	UDCON3 (Sp)	0,000611
241	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,62000	UDCON3	0,000955
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000929
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48556	UDCON3 (Sp)	0,000578
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97111	UDCON11 (Sp)	0,000360
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,45667	UDCON3 (Sp)	0,000254
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94222	UDCON3 (Sp)	0,000254
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42778	UDCON3 (Sp)	0,000254
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,91333	UDCON3 (Sp)	0,000254
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,39889	UDCON11 (Sp)	0,000360
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,88444	UDCON3 (Sp)	0,000654
242	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,37000	UDCON3	0,001023
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000826
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48222	UDCON4 (Sp)	0,000598
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96444	UDCON4 (Sp)	0,000389
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44667	UDCON4 (Sp)	0,000262
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92889	UDCON4 (Sp)	0,000208
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,41111	UDCON4 (Sp)	0,000208
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,89333	UDCON6 (Sp)	0,000298
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,37556	UDCON6 (Sp)	0,000379
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,85778	UDCON6 (Sp)	0,000545

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
243	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON6	0,000723
244	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000503
244	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON10 (Sp)	0,000360
244	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,00000	UDCON4 (Sp)	0,000214
244	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,50000	UDCON4 (Sp)	0,000130
244	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,00000	UDCON12	0,000000
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000617
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4	0,001091
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4	0,002906
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98000	UDCON4	0,002247
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,46000	UDCON4 (Sp)	0,001510
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94000	UDCON4 (Sp)	0,000811
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42000	UDCON8 (Sp)	0,000412
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,90000	UDCON8 (Sp)	0,000412
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,38000	UDCON8 (Sp)	0,000412
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,86000	UDCON8 (Sp)	0,000412
246	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON8	0,000395
247	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
247	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36667	UDCON10 (Sp)	0,000360
247	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,73333	UDCON10 (Sp)	0,000360
247	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,10000	UDCON12	0,000000
248	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
248	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45000	UDCON4 (Sp)	0,000259
248	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90000	UDCON6	0,000320
249	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000189
249	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,42000	UDCON4 (Sp)	0,000677
249	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,84000	UDCON4	0,001382
250	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,001341
250	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,43000	UDCON4	0,002277
250	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON4	0,003117
250	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON4	0,001043
250	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,36000	UDCON4	0,000484
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000784
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4	0,001411
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4	0,003625
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98000	UDCON4	0,002785
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,46000	UDCON4	0,001951
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94000	UDCON4 (Sp)	0,000997
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42000	UDCON8 (Sp)	0,000593
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,90000	UDCON8 (Sp)	0,000593
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,38000	UDCON8 (Sp)	0,000593
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,86000	UDCON8 (Sp)	0,000598
251	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON8	0,001389
252	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,000816
252	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36667	UDCON8 (Sp)	0,000488
252	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,73333	UDCON8 (Sp)	0,000488
252	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,10000	UDCON12	0,000000
253	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
253	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45000	UDCON4 (Sp)	0,000356
253	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90000	UDCON12	0,000360
254	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000360
254	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,42500	UDCON4 (Sp)	0,001050
254	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,85000	UDCON4	0,002035
254	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,27500	UDCON4	0,002891
254	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,70000	UDCON4	0,003755
254	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,70000	UDCON4	0,001471
254	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,20000	UDCON4	0,000814
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,001682
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48222	UDCON4	0,001262

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96444	UDCON4 (Sp)	0,000886
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44667	UDCON4 (Sp)	0,000544
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92889	UDCON10 (Sp)	0,000360
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,41111	UDCON10 (Sp)	0,000360
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,89333	UDCON10 (Sp)	0,000360
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,37556	UDCON10 (Sp)	0,000360
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,85778	UDCON10 (Sp)	0,000360
255	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON12	0,000000
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,46667	UDCON10 (Sp)	0,000360
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,93333	UDCON10 (Sp)	0,000360
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,40000	UDCON10 (Sp)	0,000360
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,86667	UDCON10 (Sp)	0,000360
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,33333	UDCON10 (Sp)	0,000360
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,80000	UDCON4 (Sp)	0,000524
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,26667	UDCON4 (Sp)	0,000851
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,73333	UDCON4	0,001212
256	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,20000	UDCON4	0,001612
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000869
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48222	UDCON4 (Sp)	0,000630
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96444	UDCON4 (Sp)	0,000412
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44667	UDCON6 (Sp)	0,000287
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92889	UDCON4 (Sp)	0,000218
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,41111	UDCON4 (Sp)	0,000218
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,89333	UDCON6 (Sp)	0,000335
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,37556	UDCON6 (Sp)	0,000433
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,85778	UDCON6 (Sp)	0,000628
257	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON4	0,000839
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000933
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,46667	UDCON4 (Sp)	0,000696
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,93333	UDCON4 (Sp)	0,000477
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,40000	UDCON6 (Sp)	0,000360
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,86667	UDCON4 (Sp)	0,000233
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,33333	UDCON4 (Sp)	0,000233
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,80000	UDCON6 (Sp)	0,000244
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,26667	UDCON12 (Sp)	0,000360
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,73333	UDCON6 (Sp)	0,000542
258	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,20000	UDCON4	0,000740
259	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000044
259	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON4 (Sp)	0,000064
259	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON4 (Sp)	0,000100
259	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON4	0,000153
260	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000240
260	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON4 (Sp)	0,000228
260	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON3	0,000183
260	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3	0,000235
260	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON4	0,000294
260	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON4	0,000445
260	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON4	0,000630
261	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000461
261	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,40500	UDCON3	0,000354
261	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,81000	UDCON8	0,000287
262	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,000489
262	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,34000	UDCON8	0,000315
262	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,68000	UDCON3	0,000219
262	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,02000	UDCON3	0,000056
263	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
263	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,36667	UDCON8 (Sp)	0,000135
263	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,73333	UDCON8 (Sp)	0,000135

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
263	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,10000	UDCON12	0,000000
264	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
264	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,43500	UDCON4 (Sp)	0,000125
264	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,87000	UDCON4 (Sp)	0,000125
264	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,30500	UDCON4 (Sp)	0,000127
264	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,74000	UDCON10	0,000240
265	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000434
265	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45750	UDCON4 (Sp)	0,000259
265	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,91500	UDCON4 (Sp)	0,000112
265	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,37250	UDCON4 (Sp)	0,000112
265	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,83000	UDCON12	0,000000
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49923	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,99846	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,49769	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,99692	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,49615	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,99538	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,49462	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,99385	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,49308	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,99231	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,49154	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,99077	UDCON3 (Sp)	0,000131
266	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,49000	UDCON12	0,000000
267	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON5	0,000012
267	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,43000	UDCON4 (Sp)	0,000042
267	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON3 (Sp)	0,000099
267	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,29000	UDCON4	0,000213
268	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
268	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,36667	UDCON8 (Sp)	0,000125
268	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,73333	UDCON8 (Sp)	0,000125
268	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,10000	UDCON12	0,000000
269	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
269	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,45000	UDCON4 (Sp)	0,000100
269	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,90000	UDCON12	0,000000
270	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000201
270	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4 (Sp)	0,000153
270	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,00000	UDCON4 (Sp)	0,000111
270	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,50000	UDCON6 (Sp)	0,000076
270	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,00000	UDCON6	0,000050
271	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000660
271	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,45333	UDCON4	0,000511
271	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,90667	UDCON4	0,000373
271	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,36000	UDCON4	0,000244
272	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
272	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,43000	UDCON3 (Sp)	0,000138
272	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON3	0,000265
272	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,29000	UDCON3	0,000445
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000185
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,46667	UDCON6 (Sp)	0,000121
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,93333	UDCON6 (Sp)	0,000064
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,40000	UDCON4 (Sp)	0,000061
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,86667	UDCON4 (Sp)	0,000061
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,33333	UDCON4 (Sp)	0,000061
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,80000	UDCON6 (Sp)	0,000066
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	3,26667	UDCON4 (Sp)	0,000136
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	3,73333	UDCON4 (Sp)	0,000219
273	VIGA 20X40	Beam	No Messages	4,20000	UDCON12	0,000240

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
274	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON11	1,277E-18
274	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON7 (Sp)	4,589E-06
274	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON7	0,000010
274	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON7	0,000023
275	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000619
275	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON5 (Sp)	0,000368
275	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON5 (Sp)	0,000219
275	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000178
275	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON5 (Sp)	0,000235
275	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON3 (Sp)	0,000415
275	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON3	0,000698
276	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000731
276	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,40500	UDCON3	0,000509
276	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,81000	UDCON9	0,000360
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON5	0,000228
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48889	UDCON5 (Sp)	0,000162
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97778	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,46667	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,95556	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,44444	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,93333	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,42222	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,91111	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,40000	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,88889	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,37778	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,86667	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,35556	UDCON3 (Sp)	0,000117
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,84444	UDCON3 (Sp)	0,000183
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,33333	UDCON3 (Sp)	0,000273
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,82222	UDCON9 (Sp)	0,000360
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,31111	UDCON3 (Sp)	0,000361
277	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,80000	UDCON3	0,000451
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000692
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45250	UDCON3 (Sp)	0,000424
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90500	UDCON5 (Sp)	0,000292
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,35750	UDCON3 (Sp)	0,000177
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,81000	UDCON3 (Sp)	0,000177
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,26250	UDCON3 (Sp)	0,000177
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,71500	UDCON5 (Sp)	0,000284
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,16750	UDCON3 (Sp)	0,000426
278	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,62000	UDCON3	0,000697
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000698
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48556	UDCON3 (Sp)	0,000414
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97111	UDCON5 (Sp)	0,000265
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,45667	UDCON3 (Sp)	0,000191
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94222	UDCON3 (Sp)	0,000191
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42778	UDCON3 (Sp)	0,000191
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,91333	UDCON3 (Sp)	0,000191
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,39889	UDCON5 (Sp)	0,000301
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,88444	UDCON3 (Sp)	0,000458
279	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,37000	UDCON3	0,000754
280	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000286
280	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON4 (Sp)	0,000148
280	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON4 (Sp)	0,000056
280	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON12	0,000000
281	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000019
281	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON3 (Sp)	0,000035
281	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON3	0,000089

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
281	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON3	0,000165
282	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,001535
282	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON3	0,001139
282	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON3	0,000848
282	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3	0,000644
282	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON3	0,000518
282	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON8	0,000491
282	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON8	0,000557
283	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,001073
283	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45750	UDCON8	0,000604
283	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,91500	UDCON3	0,000310
283	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,37250	UDCON8 (Sp)	0,000266
283	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,83000	UDCON12	0,000000
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49923	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,99846	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,49769	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,99692	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,49615	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,99538	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,49462	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,99385	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,49308	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,99231	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,49154	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,99077	UDCON8 (Sp)	0,000076
284	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,49000	UDCON9	0,000360
285	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000213
285	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,43000	UDCON8	0,000554
285	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON8	0,001039
285	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,29000	UDCON8	0,001639
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,001513
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45250	UDCON8	0,000971
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90500	UDCON8	0,000567
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,35750	UDCON8	0,000360
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,81000	UDCON8 (Sp)	0,000360
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,26250	UDCON8 (Sp)	0,000360
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,71500	UDCON8 (Sp)	0,000360
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,16750	UDCON8 (Sp)	0,000360
286	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,62000	UDCON3	0,000160
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON5	0,000029
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48556	UDCON9 (Sp)	0,000360
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97111	UDCON9 (Sp)	0,000360
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,45667	UDCON9 (Sp)	0,000360
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94222	UDCON9 (Sp)	0,000360
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42778	UDCON9 (Sp)	0,000360
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,91333	UDCON9 (Sp)	0,000360
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,39889	UDCON3	0,000527
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,88444	UDCON3	0,001002
287	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,37000	UDCON3	0,001636
288	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON10	0,000360
288	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON4	0,000223
288	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON4	0,000102
288	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON4	0,000025
289	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000810
289	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON5 (Sp)	0,000471
289	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON5 (Sp)	0,000274
289	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000261
289	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON3 (Sp)	0,000335

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
289	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON3 (Sp)	0,000611
289	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON3	0,001051
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,001986
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48050	UDCON3	0,001384
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96100	UDCON3	0,000898
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44150	UDCON3 (Sp)	0,000500
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92200	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,40250	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,88300	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,36350	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,84400	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,32450	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,80500	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,28550	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,76600	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,24650	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,72700	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,20750	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,68800	UDCON10 (Sp)	0,000360
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,16850	UDCON3 (Sp)	0,000530
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,64900	UDCON3	0,000934
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	9,12950	UDCON3	0,001430
290	VIGA 30X40	Beam	No Messages	9,61000	UDCON3	0,002030
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000922
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45250	UDCON3 (Sp)	0,000592
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90500	UDCON11 (Sp)	0,000360
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,35750	UDCON3 (Sp)	0,000231
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,81000	UDCON3 (Sp)	0,000231
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,26250	UDCON3 (Sp)	0,000231
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,71500	UDCON11 (Sp)	0,000360
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,16750	UDCON3 (Sp)	0,000545
291	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,62000	UDCON3	0,000859
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000814
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48556	UDCON3 (Sp)	0,000495
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97111	UDCON5 (Sp)	0,000341
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,45667	UDCON3 (Sp)	0,000231
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94222	UDCON3 (Sp)	0,000231
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42778	UDCON3 (Sp)	0,000231
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,91333	UDCON3 (Sp)	0,000231
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,39889	UDCON11 (Sp)	0,000360
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,88444	UDCON3 (Sp)	0,000579
292	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,37000	UDCON3	0,000923
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000863
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48222	UDCON4 (Sp)	0,000630
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96444	UDCON4 (Sp)	0,000417
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44667	UDCON4 (Sp)	0,000294
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92889	UDCON4 (Sp)	0,000217
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,41111	UDCON4 (Sp)	0,000217
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,89333	UDCON6 (Sp)	0,000271
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,37556	UDCON12 (Sp)	0,000360
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,85778	UDCON6 (Sp)	0,000518
293	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON6	0,000693
294	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,001096
294	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4 (Sp)	0,000724
294	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,00000	UDCON4 (Sp)	0,000387
294	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,50000	UDCON4 (Sp)	0,000271
294	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,00000	UDCON12	0,000000
295	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
295	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,44000	UDCON4 (Sp)	0,000187

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
295	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,88000	UDCON6 (Sp)	0,000205
295	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,32000	UDCON12 (Sp)	0,000360
295	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,76000	UDCON4 (Sp)	0,000518
295	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,20000	UDCON4	0,000738
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000613
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4	0,001050
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4	0,002669
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98000	UDCON4	0,002059
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,46000	UDCON4	0,001349
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94000	UDCON4 (Sp)	0,000720
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42000	UDCON8 (Sp)	0,000377
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,90000	UDCON8 (Sp)	0,000377
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,38000	UDCON8 (Sp)	0,000377
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,86000	UDCON8 (Sp)	0,000377
296	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON8	0,000202
297	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
297	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36667	UDCON9 (Sp)	0,000360
297	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,73333	UDCON9 (Sp)	0,000360
297	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,10000	UDCON12	0,000000
298	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
298	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45000	UDCON4 (Sp)	0,000240
298	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90000	UDCON6	0,000237
299	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000156
299	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,42000	UDCON4 (Sp)	0,000609
299	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,84000	UDCON4	0,001256
300	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,001221
300	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,43000	UDCON4	0,002096
300	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON4	0,002857
300	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON4	0,000980
300	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,36000	UDCON4	0,000460
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000859
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4	0,001437
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4	0,003289
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98000	UDCON4	0,002508
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,46000	UDCON4	0,001676
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94000	UDCON4 (Sp)	0,000830
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42000	UDCON8 (Sp)	0,000557
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,90000	UDCON8 (Sp)	0,000557
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,38000	UDCON8 (Sp)	0,000557
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,86000	UDCON8 (Sp)	0,000557
301	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON8	0,001195
302	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,000650
302	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36667	UDCON8 (Sp)	0,000458
302	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,73333	UDCON8 (Sp)	0,000458
302	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,10000	UDCON12	0,000000
303	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
303	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45000	UDCON4 (Sp)	0,000327
303	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90000	UDCON6	0,000255
304	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000242
304	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,42500	UDCON4	0,000874
304	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,85000	UDCON4	0,001749
304	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,27500	UDCON4	0,002587
304	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,70000	UDCON4	0,003390
304	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,70000	UDCON4	0,001483
304	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,20000	UDCON4	0,000883
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,001632
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48222	UDCON4	0,001218
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96444	UDCON4 (Sp)	0,000847
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44667	UDCON4 (Sp)	0,000510

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92889	UDCON10 (Sp)	0,000360
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,41111	UDCON10 (Sp)	0,000360
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,89333	UDCON10 (Sp)	0,000360
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,37556	UDCON10 (Sp)	0,000360
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,85778	UDCON10 (Sp)	0,000360
305	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON12	0,000000
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,46667	UDCON10 (Sp)	0,000360
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,93333	UDCON10 (Sp)	0,000360
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,40000	UDCON10 (Sp)	0,000360
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,86667	UDCON10 (Sp)	0,000360
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,33333	UDCON10 (Sp)	0,000360
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,80000	UDCON4 (Sp)	0,000487
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,26667	UDCON4 (Sp)	0,000810
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,73333	UDCON4	0,001165
306	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,20000	UDCON4	0,001558
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000880
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48222	UDCON4 (Sp)	0,000640
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96444	UDCON4 (Sp)	0,000420
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44667	UDCON6 (Sp)	0,000293
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92889	UDCON4 (Sp)	0,000221
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,41111	UDCON4 (Sp)	0,000221
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,89333	UDCON6 (Sp)	0,000318
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,37556	UDCON6 (Sp)	0,000414
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,85778	UDCON6 (Sp)	0,000602
307	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON6	0,000804
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000912
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,46667	UDCON4 (Sp)	0,000679
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,93333	UDCON4 (Sp)	0,000464
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,40000	UDCON6 (Sp)	0,000358
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,86667	UDCON4 (Sp)	0,000229
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,33333	UDCON4 (Sp)	0,000229
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,80000	UDCON6 (Sp)	0,000248
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,26667	UDCON12 (Sp)	0,000360
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,73333	UDCON6 (Sp)	0,000540
308	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,20000	UDCON4	0,000736
309	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000033
309	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON3 (Sp)	0,000034
309	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON3	0,000068
309	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON3	0,000123
310	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000280
310	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON3 (Sp)	0,000233
310	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON3 (Sp)	0,000155
310	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000149
310	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON4	0,000237
310	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON4	0,000306
310	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON4	0,000491
311	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000390
311	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,40500	UDCON3	0,000309
311	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,81000	UDCON3	0,000255
312	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON8	0,000423
312	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,34000	UDCON8	0,000276
312	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,68000	UDCON3	0,000199
312	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,02000	UDCON3	0,000051
313	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
313	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,36667	UDCON8 (Sp)	0,000127
313	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,73333	UDCON8 (Sp)	0,000127
313	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,10000	UDCON12	0,000000
314	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
314	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,43500	UDCON4 (Sp)	0,000112
314	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,87000	UDCON4 (Sp)	0,000112
314	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,30500	UDCON4 (Sp)	0,000112
314	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,74000	UDCON10	0,000240
315	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON10	0,000360
315	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45750	UDCON4	0,000199
315	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,91500	UDCON4 (Sp)	0,000093
315	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,37250	UDCON4 (Sp)	0,000093
315	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,83000	UDCON12	0,000000
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49923	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,99846	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,49769	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,99692	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,49615	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,99538	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,49462	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,99385	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,49308	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,99231	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,49154	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,99077	UDCON3 (Sp)	0,000122
316	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,49000	UDCON12	0,000000
317	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON5	0,000010
317	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,43000	UDCON3 (Sp)	0,000037
317	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,86000	UDCON3	0,000089
317	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,29000	UDCON3	0,000185
318	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
318	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,36667	UDCON8 (Sp)	0,000121
318	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,73333	UDCON8 (Sp)	0,000121
318	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,10000	UDCON12	0,000000
319	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
319	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,45000	UDCON4 (Sp)	0,000092
319	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,90000	UDCON12	0,000000
320	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000121
320	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4 (Sp)	0,000084
320	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,00000	UDCON6 (Sp)	0,000060
320	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,50000	UDCON6 (Sp)	0,000044
320	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,00000	UDCON6	0,000034
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000145
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,46667	UDCON4 (Sp)	0,000082
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,93333	UDCON6 (Sp)	0,000036
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,40000	UDCON4 (Sp)	0,000031
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,86667	UDCON4 (Sp)	0,000031
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,33333	UDCON4 (Sp)	0,000031
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,80000	UDCON4 (Sp)	0,000031
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	3,26667	UDCON6 (Sp)	0,000062
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	3,73333	UDCON6 (Sp)	0,000103
323	VIGA 20X40	Beam	No Messages	4,20000	UDCON4	0,000158
324	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON5	4,094E-19
324	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON8 (Sp)	6,261E-06
324	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON3	0,000014
324	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON8	0,000031
325	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON11	0,000360
325	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON3 (Sp)	0,000290
325	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON3 (Sp)	0,000137
325	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000090
325	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON5 (Sp)	0,000124
325	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON3 (Sp)	0,000274

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
325	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON11	0,000360
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000394
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48050	UDCON9	0,000360
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96100	UDCON3 (Sp)	0,000281
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44150	UDCON3 (Sp)	0,000179
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92200	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,40250	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,88300	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,36350	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,84400	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,32450	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,80500	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,28550	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,76600	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,24650	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,72700	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,20750	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,68800	UDCON3 (Sp)	0,000107
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,16850	UDCON3 (Sp)	0,000197
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,64900	UDCON3	0,000302
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	9,12950	UDCON9	0,000360
326	VIGA 30X40	Beam	No Messages	9,61000	UDCON3	0,000414
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON11	0,000360
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45250	UDCON3 (Sp)	0,000293
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90500	UDCON3 (Sp)	0,000180
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,35750	UDCON5 (Sp)	0,000083
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,81000	UDCON3 (Sp)	0,000082
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,26250	UDCON3 (Sp)	0,000082
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,71500	UDCON3 (Sp)	0,000168
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,16750	UDCON3 (Sp)	0,000282
328	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,62000	UDCON11	0,000360
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000331
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48556	UDCON5 (Sp)	0,000228
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97111	UDCON5 (Sp)	0,000143
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,45667	UDCON3 (Sp)	0,000093
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94222	UDCON3 (Sp)	0,000093
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42778	UDCON3 (Sp)	0,000093
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,91333	UDCON3 (Sp)	0,000115
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,39889	UDCON3 (Sp)	0,000222
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,88444	UDCON3 (Sp)	0,000342
329	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,37000	UDCON11	0,000360
330	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000194
330	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON4	0,000125
330	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON4	0,000063
330	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON3	0,000016
331	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000012
331	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON3 (Sp)	0,000026
331	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON3	0,000059
331	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON3	0,000101
332	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON9	0,000360
332	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON3	0,000288
332	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON3 (Sp)	0,000189
332	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000105
332	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON3 (Sp)	0,000079
332	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON3 (Sp)	0,000079
332	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON5	0,000025
338	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000160
338	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON4	0,000095
338	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON4 (Sp)	0,000037

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
338	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON12	0,000000
339	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000425
339	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON3 (Sp)	0,000356
339	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON5 (Sp)	0,000167
339	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000110
339	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON5 (Sp)	0,000149
339	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON5 (Sp)	0,000328
339	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON3	0,000395
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000426
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48050	UDCON9	0,000360
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96100	UDCON3 (Sp)	0,000315
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44150	UDCON3 (Sp)	0,000209
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92200	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,40250	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,88300	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,36350	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,84400	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,32450	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,80500	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,28550	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	5,76600	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,24650	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	6,72700	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,20750	UDCON3 (Sp)	0,000118
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	7,68800	UDCON3 (Sp)	0,000139
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,16850	UDCON3 (Sp)	0,000236
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	8,64900	UDCON3 (Sp)	0,000346
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	9,12950	UDCON9	0,000360
340	VIGA 30X40	Beam	No Messages	9,61000	UDCON3	0,000456
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON11	0,000360
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,45250	UDCON5 (Sp)	0,000326
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,90500	UDCON5 (Sp)	0,000206
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,35750	UDCON3 (Sp)	0,000107
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,81000	UDCON3 (Sp)	0,000107
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,26250	UDCON3 (Sp)	0,000107
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,71500	UDCON3 (Sp)	0,000229
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,16750	UDCON9 (Sp)	0,000360
341	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,62000	UDCON3	0,000411
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON11	0,000360
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48556	UDCON5 (Sp)	0,000290
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,97111	UDCON5 (Sp)	0,000186
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,45667	UDCON3 (Sp)	0,000110
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94222	UDCON3 (Sp)	0,000110
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42778	UDCON3 (Sp)	0,000110
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,91333	UDCON5 (Sp)	0,000143
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,39889	UDCON3 (Sp)	0,000269
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,88444	UDCON11 (Sp)	0,000360
342	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,37000	UDCON3	0,000425
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000485
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48222	UDCON12 (Sp)	0,000360
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96444	UDCON4 (Sp)	0,000289
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44667	UDCON6 (Sp)	0,000139
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92889	UDCON4 (Sp)	0,000125
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,41111	UDCON4 (Sp)	0,000125
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,89333	UDCON6 (Sp)	0,000159
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,37556	UDCON6 (Sp)	0,000282
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,85778	UDCON12 (Sp)	0,000360
343	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON6	0,000419
344	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000601

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
344	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4 (Sp)	0,000411
344	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,00000	UDCON4 (Sp)	0,000316
344	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,50000	UDCON4 (Sp)	0,000154
344	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,00000	UDCON12	0,000000
345	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON12	0,000000
345	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,44000	UDCON4 (Sp)	0,000117
345	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,88000	UDCON6 (Sp)	0,000124
345	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,32000	UDCON6 (Sp)	0,000267
345	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,76000	UDCON12 (Sp)	0,000360
345	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,20000	UDCON4	0,000452
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000133
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4 (Sp)	0,000359
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4 (Sp)	0,000600
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,98000	UDCON4 (Sp)	0,000469
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,46000	UDCON12 (Sp)	0,000360
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,94000	UDCON4 (Sp)	0,000324
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,42000	UDCON6 (Sp)	0,000197
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,90000	UDCON6 (Sp)	0,000099
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,38000	UDCON3 (Sp)	0,000042
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,86000	UDCON3 (Sp)	0,000042
346	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON5	0,000039
347	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON5	0,000019
347	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,50000	UDCON4 (Sp)	0,000051
347	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,00000	UDCON4 (Sp)	0,000051
347	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,50000	UDCON6 (Sp)	0,000111
347	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,00000	UDCON6	0,000193
349	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON6	0,000192
349	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,42500	UDCON4 (Sp)	0,000295
349	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,85000	UDCON12 (Sp)	0,000360
349	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,27500	UDCON4 (Sp)	0,000437
349	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,70000	UDCON4 (Sp)	0,000560
349	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,70000	UDCON4 (Sp)	0,000322
349	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,20000	UDCON6	0,000128
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000524
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,48222	UDCON4 (Sp)	0,000373
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,96444	UDCON4 (Sp)	0,000314
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,44667	UDCON6 (Sp)	0,000152
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,92889	UDCON4 (Sp)	0,000135
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,41111	UDCON4 (Sp)	0,000135
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,89333	UDCON6 (Sp)	0,000190
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,37556	UDCON6 (Sp)	0,000330
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,85778	UDCON12 (Sp)	0,000360
357	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,34000	UDCON4	0,000482
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000553
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,46667	UDCON4 (Sp)	0,000409
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	0,93333	UDCON6 (Sp)	0,000360
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,40000	UDCON6 (Sp)	0,000216
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	1,86667	UDCON4 (Sp)	0,000142
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,33333	UDCON4 (Sp)	0,000142
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	2,80000	UDCON4 (Sp)	0,000142
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,26667	UDCON6 (Sp)	0,000244
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	3,73333	UDCON12 (Sp)	0,000360
358	VIGA 30X40	Beam	No Messages	4,20000	UDCON4	0,000406
359	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON4	0,000019
359	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,36000	UDCON3	0,000025
359	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,72000	UDCON3	0,000048
359	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,08000	UDCON3	0,000079
360	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,00000	UDCON3	0,000131
360	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,49333	UDCON3 (Sp)	0,000082

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 1 of 3

Frame	DesignSect	DesignType	Status	Location m	FTopCombo	FTopArea m2
360	VIGA 20X40	Beam	No Messages	0,98667	UDCON3 (Sp)	0,000042
360	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,48000	UDCON3 (Sp)	0,000026
360	VIGA 20X40	Beam	No Messages	1,97333	UDCON3 (Sp)	0,000026
360	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,46667	UDCON4 (Sp)	0,000049
360	VIGA 20X40	Beam	No Messages	2,96000	UDCON4	0,000087

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
220	UDCON4 (Sp)	0,000016	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON9	0,000327
220	UDCON4 (Sp)	0,000010	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON9	0,000327
220	UDCON6	0,000011	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON9	0,000327
220	UDCON6	0,000030	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON9	0,000327
220	UDCON6	0,000045	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON9	0,000327
221	UDCON10 (Sp)	0,000240	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001135
221	UDCON8 (Sp)	0,000181	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001135
221	UDCON8 (Sp)	0,000181	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001135
221	UDCON4 (Sp)	0,000118	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001135
222	UDCON3	0,000086	UDCON3 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000462
222	UDCON3 (Sp)	0,000128	UDCON2	0,000049	UDCON4	0,000462
222	UDCON3 (Sp)	0,000128	UDCON2	0,000099	UDCON4	0,000462
222	UDCON3 (Sp)	0,000216	UDCON2	0,000149	UDCON4	0,000462
223	UDCON4	0,000215	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON4	0,000187	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON4	0,000151	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON4	0,000108	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON4 (Sp)	0,000061	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON4	0,000086	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON4	0,000116	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON6	0,000142	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON6	0,000166	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
223	UDCON6	0,000185	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON8	0,000339
224	UDCON5	5,529E-19	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
224	UDCON7 (Sp)	4,589E-06	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
224	UDCON7 (Sp)	4,589E-06	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
224	UDCON7 (Sp)	7,650E-06	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
225	UDCON3	0,000700	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
225	UDCON3	0,000461	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
225	UDCON5	0,000303	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
225	UDCON3 (Sp)	0,000198	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
225	UDCON5	0,000270	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
225	UDCON5	0,000419	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
225	UDCON5	0,000638	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
226	UDCON3 (Sp)	0,000342	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,002448
226	UDCON3 (Sp)	0,000203	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,002448
226	UDCON3 (Sp)	0,000150	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,002448
227	UDCON3	0,000251	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000271	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000284	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000288	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000284	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000272	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000251	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000223	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON7	0,000197	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000191	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
227	UDCON3	0,000198	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000197	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000187	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3	0,000169	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON5	0,000156	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON5	0,000140	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3 (Sp)	0,000125	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3 (Sp)	0,000125	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
227	UDCON3 (Sp)	0,000210	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000469
228	UDCON5	0,000409	UDCON9 (Sp)	0,000199	UDCON11	0,000443
228	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000098	UDCON11	0,000443
228	UDCON11	0,000360	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000443
228	UDCON3	0,000286	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000443
228	UDCON3 (Sp)	0,000204	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000443
228	UDCON3	0,000274	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000443
228	UDCON11	0,000360	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000443
228	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000082	UDCON11	0,000443
228	UDCON5	0,000409	UDCON9 (Sp)	0,000183	UDCON11	0,000443
229	UDCON5	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000188	UDCON11	0,000507
229	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000080	UDCON11	0,000507
229	UDCON3	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000050	UDCON11	0,000507
229	UDCON3	0,000339	UDCON11 (Sp)	0,000050	UDCON11	0,000507
229	UDCON8	0,000285	UDCON11 (Sp)	0,000050	UDCON11	0,000507
229	UDCON3	0,000283	UDCON11 (Sp)	0,000050	UDCON11	0,000507
229	UDCON3	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000050	UDCON11	0,000507
229	UDCON11	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000050	UDCON11	0,000507
229	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000090	UDCON11	0,000507
229	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000198	UDCON11	0,000507
230	UDCON4 (Sp)	0,000097	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000640
230	UDCON4 (Sp)	0,000058	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000640
230	UDCON4 (Sp)	0,000058	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000640
230	UDCON4	0,000022	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000640
231	UDCON4	0,000044	UDCON8	0,000054	UDCON12	0,000507
231	UDCON4 (Sp)	0,000036	UDCON8	0,000054	UDCON12	0,000507
231	UDCON4 (Sp)	0,000036	UDCON8	0,000054	UDCON12	0,000507
231	UDCON4 (Sp)	0,000059	UDCON8	0,000054	UDCON12	0,000507
232	UDCON3 (Sp)	0,000499	UDCON9 (Sp)	0,000273	UDCON4	0,000639
232	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000250	UDCON4	0,000639
232	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000250	UDCON4	0,000639
232	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000639
232	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000639
232	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000639
232	UDCON8 (Sp)	0,000287	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000639
233	UDCON8 (Sp)	0,000380	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001901
233	UDCON8 (Sp)	0,000300	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001901
233	UDCON8 (Sp)	0,000300	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001901
233	UDCON8 (Sp)	0,000300	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001901
233	UDCON3	0,000402	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001901
234	UDCON3	0,000332	UDCON8	0,000350	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,000622	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,000975	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,001266	UDCON7	0,000250	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,001483	UDCON8	0,000034	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,001618	UDCON8	0,000034	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,001661	UDCON8	0,000034	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,001611	UDCON8	0,000034	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,001470	UDCON8	0,000034	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,001247	UDCON7	0,000250	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,000951	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
234	UDCON8	0,000595	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
234	UDCON8	0,000251	UDCON8	0,000361	UDCON10	0,000507
234	UDCON3 (Sp)	0,000119	UDCON8	0,000527	UDCON10	0,000507
235	UDCON3 (Sp)	0,000066	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001990
235	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001990
235	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001990
235	UDCON8 (Sp)	0,000536	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001990
236	UDCON8 (Sp)	0,000497	UDCON8	0,000639	UDCON12	0,000493
236	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000428	UDCON12	0,000493
236	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000493
236	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000493
236	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000493
236	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000493
236	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000493
236	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000493
236	UDCON3 (Sp)	0,000068	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000493
237	UDCON5	0,000109	UDCON8	0,000250	UDCON11	0,000507
237	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000250	UDCON11	0,000507
237	UDCON8	0,000414	UDCON11 (Sp)	0,000038	UDCON11	0,000507
237	UDCON8	0,000473	UDCON11 (Sp)	0,000038	UDCON11	0,000507
237	UDCON8	0,000439	UDCON11 (Sp)	0,000038	UDCON11	0,000507
237	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000250	UDCON11	0,000507
237	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000250	UDCON11	0,000507
237	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000382	UDCON11	0,000507
237	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000587	UDCON11	0,000507
237	UDCON3 (Sp)	0,000512	UDCON3 (Sp)	0,000792	UDCON11	0,000507
238	UDCON4 (Sp)	0,000123	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000920
238	UDCON4 (Sp)	0,000074	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000920
238	UDCON4 (Sp)	0,000074	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000920
238	UDCON4 (Sp)	7,285E-06	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000920
239	UDCON5	0,000864	UDCON9 (Sp)	0,000475	UDCON8	0,000507
239	UDCON3	0,000614	UDCON9 (Sp)	0,000362	UDCON8	0,000507
239	UDCON11	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON8	0,000507
239	UDCON3 (Sp)	0,000303	UDCON9 (Sp)	0,000320	UDCON8	0,000507
239	UDCON5	0,000353	UDCON9 (Sp)	0,000433	UDCON8	0,000507
239	UDCON5	0,000491	UDCON9 (Sp)	0,000546	UDCON8	0,000507
239	UDCON5	0,000693	UDCON9 (Sp)	0,000659	UDCON8	0,000507
240	UDCON3 (Sp)	0,000601	UDCON3 (Sp)	0,000601	UDCON12	0,000000
240	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000491	UDCON12	0,000000
240	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000381	UDCON12	0,000000
240	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000271	UDCON12	0,000000
240	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON8 (Sp)	0,000529	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,000757	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,000940	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,001075	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,001156	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,001183	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,001154	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,001069	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,000932	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON8	0,000746	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON8 (Sp)	0,000517	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
240	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000278	UDCON12	0,000000
240	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000388	UDCON12	0,000000
240	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000499	UDCON12	0,000000
240	UDCON3 (Sp)	0,000612	UDCON3 (Sp)	0,000609	UDCON12	0,000000
241	UDCON5	0,000552	UDCON9 (Sp)	0,000361	UDCON11	0,000444

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
241	UDCON5	0,000464	UDCON9 (Sp)	0,000258	UDCON11	0,000444
241	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000154	UDCON11	0,000444
241	UDCON3	0,000312	UDCON9 (Sp)	0,000050	UDCON11	0,000444
241	UDCON3 (Sp)	0,000263	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000444
241	UDCON3	0,000308	UDCON9 (Sp)	4,623E-06	UDCON11	0,000444
241	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000108	UDCON11	0,000444
241	UDCON5	0,000479	UDCON9 (Sp)	0,000212	UDCON11	0,000444
241	UDCON5	0,000580	UDCON9 (Sp)	0,000316	UDCON11	0,000444
242	UDCON5	0,000432	UDCON9 (Sp)	0,000263	UDCON12	0,000507
242	UDCON5	0,000406	UDCON9 (Sp)	0,000152	UDCON12	0,000507
242	UDCON3	0,000363	UDCON9 (Sp)	0,000041	UDCON12	0,000507
242	UDCON9	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000038	UDCON12	0,000507
242	UDCON8	0,000299	UDCON11 (Sp)	0,000038	UDCON12	0,000507
242	UDCON3	0,000315	UDCON11 (Sp)	0,000038	UDCON12	0,000507
242	UDCON11	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000038	UDCON12	0,000507
242	UDCON3	0,000364	UDCON9 (Sp)	0,000068	UDCON12	0,000507
242	UDCON5	0,000413	UDCON9 (Sp)	0,000180	UDCON12	0,000507
242	UDCON5	0,000432	UDCON9 (Sp)	0,000291	UDCON12	0,000507
243	UDCON6	0,000570	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON6	0,000448	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON12	0,000360	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON6	0,000256	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON4 (Sp)	0,000208	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON4 (Sp)	0,000208	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON10	0,000360	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON4	0,000469	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON4	0,000620	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
243	UDCON4	0,000766	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000504
244	UDCON4 (Sp)	0,000217	UDCON8	0,000049	UDCON8	0,000507
244	UDCON4 (Sp)	0,000130	UDCON8	0,000049	UDCON8	0,000507
244	UDCON4 (Sp)	0,000130	UDCON8	0,000049	UDCON8	0,000507
244	UDCON4 (Sp)	0,000130	UDCON8	0,000049	UDCON8	0,000507
244	UDCON8	0,000177	UDCON8	0,000049	UDCON8	0,000507
246	UDCON4 (Sp)	0,000265	UDCON4 (Sp)	0,000609	UDCON8	0,000615
246	UDCON8 (Sp)	0,000412	UDCON4 (Sp)	0,000632	UDCON8	0,000615
246	UDCON4 (Sp)	0,000990	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
246	UDCON8 (Sp)	0,000412	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
246	UDCON8 (Sp)	0,000412	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
246	UDCON8 (Sp)	0,000412	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
246	UDCON8 (Sp)	0,000412	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
246	UDCON4	0,000699	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
246	UDCON8	0,001157	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
246	UDCON8	0,001780	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
246	UDCON8	0,002346	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001355
247	UDCON8	0,001765	UDCON4 (Sp)	0,000011	UDCON4	0,000643
247	UDCON8	0,001605	UDCON4 (Sp)	0,000028	UDCON4	0,000643
247	UDCON8	0,001444	UDCON4 (Sp)	0,000045	UDCON4	0,000643
247	UDCON4	0,001294	UDCON4 (Sp)	0,000062	UDCON4	0,000643
248	UDCON4	0,001044	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002334
248	UDCON4	0,000684	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002334
248	UDCON12	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002334
249	UDCON4	0,000434	UDCON3 (Sp)	0,001059	UDCON4	0,000753
249	UDCON4 (Sp)	0,000334	UDCON3 (Sp)	0,001092	UDCON4	0,000753
249	UDCON4 (Sp)	0,000424	UDCON3 (Sp)	0,001124	UDCON4	0,000753
250	UDCON4 (Sp)	0,000412	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,002196
250	UDCON4 (Sp)	0,000325	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,002196
250	UDCON4 (Sp)	0,001214	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,002196
250	UDCON4 (Sp)	0,000325	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001212
250	UDCON4 (Sp)	0,000209	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001212

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
251	UDCON4 (Sp)	0,000333	UDCON4 (Sp)	0,000846	UDCON12	0,000452
251	UDCON8 (Sp)	0,000593	UDCON4 (Sp)	0,000870	UDCON12	0,000452
251	UDCON4 (Sp)	0,001752	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
251	UDCON4 (Sp)	0,000861	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
251	UDCON8 (Sp)	0,000593	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
251	UDCON8 (Sp)	0,000593	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
251	UDCON8 (Sp)	0,000593	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
251	UDCON4	0,001020	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
251	UDCON8	0,001731	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
251	UDCON8	0,002537	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
251	UDCON8	0,003282	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001043
252	UDCON8	0,002743	UDCON4 (Sp)	0,000773	UDCON4	0,000478
252	UDCON8	0,002342	UDCON4 (Sp)	0,000791	UDCON4	0,000478
252	UDCON8	0,001924	UDCON4 (Sp)	0,000808	UDCON4	0,000478
252	UDCON4	0,001476	UDCON4 (Sp)	0,000825	UDCON4	0,000478
253	UDCON4	0,001482	UDCON10 (Sp)	0,001125	UDCON6	0,000507
253	UDCON4	0,000943	UDCON10 (Sp)	0,001146	UDCON6	0,000507
253	UDCON4	0,000449	UDCON10 (Sp)	0,001167	UDCON6	0,000507
254	UDCON4	0,000528	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,002160
254	UDCON4 (Sp)	0,000205	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,002160
254	UDCON4 (Sp)	0,000205	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,002160
254	UDCON4 (Sp)	0,000974	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,002160
254	UDCON4 (Sp)	0,001890	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,002160
254	UDCON4 (Sp)	0,000205	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001238
254	UDCON4 (Sp)	0,000345	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001238
255	UDCON4 (Sp)	0,000505	UDCON4 (Sp)	0,000304	UDCON12	0,000478
255	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000282	UDCON12	0,000478
255	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000259	UDCON12	0,000478
255	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000237	UDCON12	0,000478
255	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000214	UDCON12	0,000478
255	UDCON4	0,000391	UDCON4 (Sp)	0,000192	UDCON12	0,000478
255	UDCON4	0,000581	UDCON4 (Sp)	0,000169	UDCON12	0,000478
255	UDCON4	0,000775	UDCON4 (Sp)	0,000146	UDCON12	0,000478
255	UDCON8	0,001030	UDCON4 (Sp)	0,000124	UDCON12	0,000478
255	UDCON8	0,001295	UDCON4 (Sp)	0,000101	UDCON12	0,000478
256	UDCON8	0,001278	UDCON4 (Sp)	0,000107	UDCON12	0,000459
256	UDCON8	0,001018	UDCON4 (Sp)	0,000129	UDCON12	0,000459
256	UDCON4	0,000774	UDCON4 (Sp)	0,000151	UDCON12	0,000459
256	UDCON4	0,000592	UDCON4 (Sp)	0,000173	UDCON12	0,000459
256	UDCON4	0,000407	UDCON4 (Sp)	0,000194	UDCON12	0,000459
256	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000216	UDCON12	0,000459
256	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000238	UDCON12	0,000459
256	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000260	UDCON12	0,000459
256	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000282	UDCON12	0,000459
256	UDCON4 (Sp)	0,000487	UDCON4 (Sp)	0,000304	UDCON12	0,000459
257	UDCON6	0,000699	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON6	0,000547	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON6	0,000394	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON4	0,000324	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON4 (Sp)	0,000218	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON4 (Sp)	0,000218	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON12	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON4	0,000487	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON4	0,000648	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
257	UDCON6	0,000806	UDCON12 (Sp)	0,000031	UDCON12	0,000507
258	UDCON6	0,000745	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
258	UDCON6	0,000596	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
258	UDCON6	0,000445	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
258	UDCON6	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
258	UDCON4 (Sp)	0,000233	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
258	UDCON4 (Sp)	0,000233	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
258	UDCON4	0,000336	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
258	UDCON4	0,000416	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
258	UDCON4	0,000575	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
258	UDCON6	0,000730	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
259	UDCON6	0,000030	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000338
259	UDCON6	0,000032	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000338
259	UDCON4 (Sp)	0,000030	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000338
259	UDCON4 (Sp)	0,000051	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000338
260	UDCON6	0,000118	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,000877
260	UDCON4 (Sp)	0,000158	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,000877
260	UDCON4 (Sp)	0,000158	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,000877
260	UDCON4 (Sp)	0,000158	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,000877
260	UDCON4 (Sp)	0,000158	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,000877
260	UDCON4 (Sp)	0,000158	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,000877
260	UDCON10 (Sp)	0,000240	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,000877
261	UDCON4 (Sp)	0,000197	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000504
261	UDCON4 (Sp)	0,000117	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000504
261	UDCON8 (Sp)	0,000125	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000504
262	UDCON8 (Sp)	0,000208	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,001444
262	UDCON8 (Sp)	0,000124	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,001444
262	UDCON8 (Sp)	0,000124	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,001444
262	UDCON3 (Sp)	0,000019	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,001444
263	UDCON8	0,000533	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000997
263	UDCON8	0,000421	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000997
263	UDCON4	0,000324	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000997
263	UDCON4	0,000241	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000997
264	UDCON4	0,000495	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000293
264	UDCON4	0,000352	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000293
264	UDCON10	0,000240	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000293
264	UDCON4 (Sp)	0,000125	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000293
264	UDCON4 (Sp)	0,000104	UDCON8	7,012E-06	UDCON12	0,000293
265	UDCON4 (Sp)	0,000188	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000903
265	UDCON4 (Sp)	0,000112	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000903
265	UDCON3	0,000144	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000903
265	UDCON3	0,000337	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000903
265	UDCON3	0,000366	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000903
266	UDCON3	0,000508	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000626	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000735	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000820	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000879	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000912	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000919	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000899	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000853	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000781	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000684	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000564	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
266	UDCON8	0,000422	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
266	UDCON9	0,000360	UDCON10 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
267	UDCON3	0,000131	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
267	UDCON3	0,000066	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
267	UDCON4 (Sp)	0,000042	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
267	UDCON4 (Sp)	0,000070	UDCON10 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
268	UDCON8	0,000494	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000814
268	UDCON8	0,000469	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000814
268	UDCON8	0,000441	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000814

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
268	UDCON8	0,000411	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000814
269	UDCON4	0,000389	UDCON2	0,000000	UDCON3	0,000396
269	UDCON10	0,000240	UDCON2	0,000000	UDCON3	0,000396
269	UDCON4	0,000100	UDCON2	0,000000	UDCON3	0,000396
270	UDCON6	0,000127	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON5	0,000331
270	UDCON6	0,000117	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON5	0,000331
270	UDCON6	0,000102	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON5	0,000331
270	UDCON4	0,000085	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON5	0,000331
270	UDCON4	0,000065	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON5	0,000331
271	UDCON10 (Sp)	0,000240	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000970
271	UDCON4 (Sp)	0,000164	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000970
271	UDCON4 (Sp)	0,000164	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000970
271	UDCON4 (Sp)	0,000106	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000970
272	UDCON3	0,000076	UDCON3 (Sp)	5,385E-06	UDCON4	0,000398
272	UDCON3 (Sp)	0,000113	UDCON3 (Sp)	0,000032	UDCON4	0,000398
272	UDCON3 (Sp)	0,000113	UDCON3 (Sp)	0,000058	UDCON4	0,000398
272	UDCON3 (Sp)	0,000190	UDCON3 (Sp)	0,000085	UDCON4	0,000398
273	UDCON4	0,000219	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON4	0,000191	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON4	0,000154	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON4	0,000111	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON4 (Sp)	0,000061	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON4	0,000081	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON4	0,000109	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON6	0,000134	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON6	0,000157	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
273	UDCON6	0,000174	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON7	0,000339
274	UDCON11 (Sp)	1,277E-18	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
274	UDCON7 (Sp)	4,589E-06	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
274	UDCON7 (Sp)	4,589E-06	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
274	UDCON7 (Sp)	7,650E-06	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
275	UDCON5	0,000532	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
275	UDCON3	0,000376	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
275	UDCON3	0,000289	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
275	UDCON3 (Sp)	0,000178	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
275	UDCON3	0,000245	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
275	UDCON11	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
275	UDCON5	0,000465	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
276	UDCON3 (Sp)	0,000312	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002237
276	UDCON3 (Sp)	0,000185	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002237
276	UDCON3 (Sp)	0,000136	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002237
277	UDCON3	0,000199	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000225	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000243	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000252	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000254	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000247	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000231	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000208	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON7	0,000195	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON7	0,000180	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000183	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000178	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000164	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3	0,000143	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON5	0,000126	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3 (Sp)	0,000117	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3 (Sp)	0,000117	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
277	UDCON3 (Sp)	0,000117	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
277	UDCON3 (Sp)	0,000195	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000484
278	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000133	UDCON11	0,000439
278	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000032	UDCON11	0,000439
278	UDCON3	0,000345	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000439
278	UDCON3	0,000266	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000439
278	UDCON8	0,000190	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000439
278	UDCON3	0,000251	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000439
278	UDCON3	0,000325	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000439
278	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000040	UDCON11	0,000439
278	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000141	UDCON11	0,000439
279	UDCON3 (Sp)	0,000298	UDCON9 (Sp)	0,000144	UDCON11	0,000507
279	UDCON5	0,000321	UDCON9 (Sp)	0,000036	UDCON11	0,000507
279	UDCON3	0,000324	UDCON11 (Sp)	0,000019	UDCON11	0,000507
279	UDCON3	0,000319	UDCON11 (Sp)	0,000019	UDCON11	0,000507
279	UDCON8	0,000287	UDCON11 (Sp)	0,000019	UDCON11	0,000507
279	UDCON8	0,000282	UDCON11 (Sp)	0,000019	UDCON11	0,000507
279	UDCON3	0,000320	UDCON11 (Sp)	0,000019	UDCON11	0,000507
279	UDCON3	0,000315	UDCON11 (Sp)	0,000019	UDCON11	0,000507
279	UDCON5	0,000314	UDCON9 (Sp)	0,000056	UDCON11	0,000507
279	UDCON3 (Sp)	0,000321	UDCON9 (Sp)	0,000164	UDCON11	0,000507
280	UDCON4 (Sp)	0,000094	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000651
280	UDCON4 (Sp)	0,000056	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000651
280	UDCON4 (Sp)	0,000056	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000651
280	UDCON4	0,000025	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000651
281	UDCON4	0,000033	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000599
281	UDCON3 (Sp)	0,000033	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000599
281	UDCON3 (Sp)	0,000033	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000599
281	UDCON3 (Sp)	0,000055	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000599
282	UDCON3 (Sp)	0,000466	UDCON9 (Sp)	0,000276	UDCON4	0,000586
282	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000250	UDCON4	0,000586
282	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000250	UDCON4	0,000586
282	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000586
282	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000586
282	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000586
282	UDCON8 (Sp)	0,000240	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000586
283	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001811
283	UDCON8 (Sp)	0,000266	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001811
283	UDCON8 (Sp)	0,000266	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001811
283	UDCON8 (Sp)	0,000266	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001811
283	UDCON10	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001811
284	UDCON3	0,000272	UDCON8	0,000280	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,000538	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,000860	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,001124	UDCON8	0,000250	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,001320	UDCON10 (Sp)	0,000049	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,001440	UDCON10 (Sp)	0,000049	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,001479	UDCON10 (Sp)	0,000049	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,001434	UDCON10 (Sp)	0,000049	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,001308	UDCON10 (Sp)	0,000049	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,001106	UDCON8	0,000250	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,000838	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
284	UDCON8	0,000512	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
284	UDCON3	0,000198	UDCON8	0,000292	UDCON10	0,000507
284	UDCON8 (Sp)	0,000126	UDCON8	0,000446	UDCON10	0,000507
285	UDCON3 (Sp)	0,000070	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001905
285	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001905
285	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001905
285	UDCON8 (Sp)	0,000494	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001905
286	UDCON8 (Sp)	0,000460	UDCON8	0,000619	UDCON12	0,000507

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
286	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON8	0,000408	UDCON12	0,000507
286	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000507
286	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000507
286	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000507
286	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000051	UDCON12	0,000507
286	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000051	UDCON12	0,000507
286	UDCON8 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000051	UDCON12	0,000507
286	UDCON3 (Sp)	0,000053	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000507
287	UDCON3	0,000125	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON5	0,000442
287	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON5	0,000442
287	UDCON8	0,000394	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON5	0,000442
287	UDCON8	0,000424	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON5	0,000442
287	UDCON3	0,000386	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON5	0,000442
287	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON5	0,000442
287	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON5	0,000442
287	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000358	UDCON5	0,000442
287	UDCON9 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000563	UDCON5	0,000442
287	UDCON3 (Sp)	0,000493	UDCON3 (Sp)	0,000767	UDCON5	0,000442
288	UDCON4 (Sp)	0,000124	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000914
288	UDCON4 (Sp)	0,000074	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000914
288	UDCON4 (Sp)	0,000074	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000914
288	UDCON4 (Sp)	8,236E-06	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000914
289	UDCON5	0,000690	UDCON9 (Sp)	0,000343	UDCON3	0,000504
289	UDCON3	0,000499	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000504
289	UDCON9	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000504
289	UDCON3 (Sp)	0,000261	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000504
289	UDCON5	0,000289	UDCON9 (Sp)	0,000289	UDCON3	0,000504
289	UDCON5	0,000389	UDCON9 (Sp)	0,000402	UDCON3	0,000504
289	UDCON5	0,000534	UDCON9 (Sp)	0,000515	UDCON3	0,000504
290	UDCON3 (Sp)	0,000585	UDCON3 (Sp)	0,000580	UDCON12	0,000000
290	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000470	UDCON12	0,000000
290	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000360	UDCON12	0,000000
290	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON8 (Sp)	0,000531	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,000758	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,000941	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,001075	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,001157	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,001183	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,001153	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,001068	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,000930	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON8	0,000744	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON8 (Sp)	0,000514	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
290	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000259	UDCON12	0,000000
290	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000369	UDCON12	0,000000
290	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON3 (Sp)	0,000480	UDCON12	0,000000
290	UDCON3 (Sp)	0,000599	UDCON3 (Sp)	0,000590	UDCON12	0,000000
291	UDCON5	0,000449	UDCON9 (Sp)	0,000272	UDCON11	0,000437
291	UDCON5	0,000386	UDCON9 (Sp)	0,000168	UDCON11	0,000437
291	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000065	UDCON11	0,000437
291	UDCON3	0,000277	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000437
291	UDCON3 (Sp)	0,000231	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000437
291	UDCON3	0,000276	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000437
291	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000036	UDCON11	0,000437
291	UDCON5	0,000398	UDCON9 (Sp)	0,000140	UDCON11	0,000437
291	UDCON5	0,000468	UDCON9 (Sp)	0,000244	UDCON11	0,000437

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
292	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000210	UDCON12	0,000507
292	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000098	UDCON12	0,000507
292	UDCON11	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000035	UDCON12	0,000507
292	UDCON9	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000035	UDCON12	0,000507
292	UDCON8	0,000301	UDCON12 (Sp)	0,000035	UDCON12	0,000507
292	UDCON3	0,000292	UDCON12 (Sp)	0,000035	UDCON12	0,000507
292	UDCON9	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000035	UDCON12	0,000507
292	UDCON11	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000035	UDCON12	0,000507
292	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000141	UDCON12	0,000507
292	UDCON11	0,000360	UDCON9 (Sp)	0,000252	UDCON12	0,000507
293	UDCON6	0,000575	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON6	0,000455	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON12	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON6	0,000273	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON4 (Sp)	0,000217	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON4 (Sp)	0,000217	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON10	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON4	0,000455	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON4	0,000609	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
293	UDCON4	0,000757	UDCON12 (Sp)	0,000019	UDCON12	0,000507
294	UDCON6	0,000501	UDCON10 (Sp)	0,000379	UDCON11	0,000489
294	UDCON6	0,000431	UDCON10 (Sp)	0,000356	UDCON11	0,000489
294	UDCON12	0,000360	UDCON10 (Sp)	0,000333	UDCON11	0,000489
294	UDCON10	0,000360	UDCON10 (Sp)	0,000309	UDCON11	0,000489
294	UDCON9	0,000360	UDCON10 (Sp)	0,000286	UDCON11	0,000489
295	UDCON4	0,000303	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000596
295	UDCON4	0,000240	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000596
295	UDCON4	0,000360	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000596
295	UDCON4	0,000388	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000596
295	UDCON6	0,000489	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000596
295	UDCON6	0,000602	UDCON12	0,000000	UDCON4	0,000596
296	UDCON4 (Sp)	0,000263	UDCON4 (Sp)	0,000499	UDCON8	0,000545
296	UDCON8 (Sp)	0,000377	UDCON4 (Sp)	0,000523	UDCON8	0,000545
296	UDCON4 (Sp)	0,000738	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
296	UDCON8 (Sp)	0,000377	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
296	UDCON8 (Sp)	0,000377	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
296	UDCON8 (Sp)	0,000377	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
296	UDCON8 (Sp)	0,000377	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
296	UDCON4	0,000650	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
296	UDCON8	0,001058	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
296	UDCON8	0,001613	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
296	UDCON8	0,002164	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001242
297	UDCON8	0,001575	UDCON12	0,000000	UDCON8	0,000656
297	UDCON8	0,001444	UDCON12	0,000000	UDCON8	0,000656
297	UDCON8	0,001309	UDCON4 (Sp)	8,347E-06	UDCON8	0,000656
297	UDCON4	0,001213	UDCON4 (Sp)	0,000025	UDCON8	0,000656
298	UDCON4	0,000962	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002001
298	UDCON4	0,000651	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002001
298	UDCON12	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,002001
299	UDCON4	0,000472	UDCON10 (Sp)	0,001022	UDCON3	0,000542
299	UDCON4 (Sp)	0,000307	UDCON10 (Sp)	0,001042	UDCON3	0,000542
299	UDCON4 (Sp)	0,000389	UDCON10 (Sp)	0,001062	UDCON3	0,000542
300	UDCON4 (Sp)	0,000379	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001959
300	UDCON4 (Sp)	0,000299	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001959
300	UDCON4 (Sp)	0,000938	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001959
300	UDCON4 (Sp)	0,000299	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001065
300	UDCON4 (Sp)	0,000199	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001065
301	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000687	UDCON12	0,000459
301	UDCON8 (Sp)	0,000557	UDCON4 (Sp)	0,000711	UDCON12	0,000459

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
301	UDCON4 (Sp)	0,001396	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
301	UDCON4 (Sp)	0,000567	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
301	UDCON8 (Sp)	0,000557	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
301	UDCON8 (Sp)	0,000557	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
301	UDCON8 (Sp)	0,000557	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
301	UDCON4	0,000942	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
301	UDCON8	0,001630	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
301	UDCON8	0,002405	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
301	UDCON8	0,003100	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,000918
302	UDCON8	0,002586	UDCON4 (Sp)	0,000649	UDCON4	0,000407
302	UDCON8	0,002204	UDCON4 (Sp)	0,000666	UDCON4	0,000407
302	UDCON8	0,001772	UDCON4 (Sp)	0,000683	UDCON4	0,000407
302	UDCON4	0,001349	UDCON4 (Sp)	0,000700	UDCON4	0,000407
303	UDCON4	0,001349	UDCON4 (Sp)	0,000987	UDCON8	0,000507
303	UDCON4	0,000833	UDCON4 (Sp)	0,001008	UDCON8	0,000507
303	UDCON12	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,001029	UDCON8	0,000507
304	UDCON4	0,000422	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001909
304	UDCON4 (Sp)	0,000222	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001909
304	UDCON4 (Sp)	0,000222	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001909
304	UDCON4 (Sp)	0,000651	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001909
304	UDCON4 (Sp)	0,001504	UDCON1	0,000000	UDCON3	0,001909
304	UDCON4 (Sp)	0,000222	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001086
304	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,001086
305	UDCON4 (Sp)	0,000492	UDCON4 (Sp)	0,000289	UDCON12	0,000472
305	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000266	UDCON12	0,000472
305	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000244	UDCON12	0,000472
305	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000221	UDCON12	0,000472
305	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000199	UDCON12	0,000472
305	UDCON4	0,000383	UDCON4 (Sp)	0,000176	UDCON12	0,000472
305	UDCON4	0,000580	UDCON4 (Sp)	0,000154	UDCON12	0,000472
305	UDCON8	0,000785	UDCON4 (Sp)	0,000131	UDCON12	0,000472
305	UDCON8	0,001053	UDCON4 (Sp)	0,000108	UDCON12	0,000472
305	UDCON8	0,001323	UDCON4 (Sp)	0,000086	UDCON12	0,000472
306	UDCON8	0,001303	UDCON4 (Sp)	0,000090	UDCON12	0,000460
306	UDCON8	0,001040	UDCON4 (Sp)	0,000112	UDCON12	0,000460
306	UDCON8	0,000779	UDCON4 (Sp)	0,000134	UDCON12	0,000460
306	UDCON4	0,000589	UDCON4 (Sp)	0,000156	UDCON12	0,000460
306	UDCON4	0,000399	UDCON4 (Sp)	0,000178	UDCON12	0,000460
306	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000199	UDCON12	0,000460
306	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000221	UDCON12	0,000460
306	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000243	UDCON12	0,000460
306	UDCON10 (Sp)	0,000360	UDCON4 (Sp)	0,000265	UDCON12	0,000460
306	UDCON4 (Sp)	0,000472	UDCON4 (Sp)	0,000287	UDCON12	0,000460
307	UDCON6	0,000678	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON6	0,000533	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON6	0,000385	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON4	0,000317	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON4 (Sp)	0,000221	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON4 (Sp)	0,000221	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON12	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON4	0,000486	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON4	0,000648	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
307	UDCON4	0,000804	UDCON12 (Sp)	0,000015	UDCON12	0,000507
308	UDCON6	0,000724	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
308	UDCON6	0,000579	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
308	UDCON6	0,000431	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
308	UDCON6	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
308	UDCON4 (Sp)	0,000229	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
308	UDCON4 (Sp)	0,000229	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
308	UDCON4	0,000338	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
308	UDCON4	0,000414	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
308	UDCON4	0,000571	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
308	UDCON6	0,000724	UDCON12 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
309	UDCON6	0,000019	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000336
309	UDCON3 (Sp)	0,000024	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000336
309	UDCON3 (Sp)	0,000024	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000336
309	UDCON3 (Sp)	0,000041	UDCON12	0,000000	UDCON11	0,000336
310	UDCON3 (Sp)	0,000122	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000720
310	UDCON4 (Sp)	0,000125	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000720
310	UDCON4 (Sp)	0,000125	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000720
310	UDCON4 (Sp)	0,000125	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000720
310	UDCON4 (Sp)	0,000125	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000720
310	UDCON4 (Sp)	0,000125	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000720
310	UDCON4 (Sp)	0,000209	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000720
311	UDCON4 (Sp)	0,000168	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000385
311	UDCON4 (Sp)	0,000100	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000385
311	UDCON3 (Sp)	0,000111	UDCON4	0,000000	UDCON4	0,000385
312	UDCON8 (Sp)	0,000181	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,001305
312	UDCON8 (Sp)	0,000108	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,001305
312	UDCON8 (Sp)	0,000108	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,001305
312	UDCON3 (Sp)	0,000017	UDCON1	0,000000	UDCON4	0,001305
313	UDCON8	0,000503	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000963
313	UDCON8	0,000383	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000963
313	UDCON4	0,000285	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000963
313	UDCON10	0,000240	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000963
314	UDCON4	0,000439	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000311
314	UDCON4	0,000310	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000311
314	UDCON4	0,000240	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000311
314	UDCON4 (Sp)	0,000112	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000311
314	UDCON4 (Sp)	0,000094	UDCON12	0,000000	UDCON12	0,000311
315	UDCON4 (Sp)	0,000156	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000880
315	UDCON4 (Sp)	0,000093	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000880
315	UDCON3	0,000114	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000880
315	UDCON3	0,000299	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000880
315	UDCON10	0,000360	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000880
316	UDCON3	0,000472	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000563	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000644	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000706	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000749	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000771	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000772	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000753	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000714	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000655	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000577	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000480	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON8	0,000366	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
316	UDCON3	0,000335	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
317	UDCON3	0,000109	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
317	UDCON3	0,000052	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
317	UDCON3 (Sp)	0,000037	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
317	UDCON3 (Sp)	0,000061	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
318	UDCON8	0,000474	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000793
318	UDCON8	0,000438	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000793
318	UDCON8	0,000400	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000793
318	UDCON4	0,000367	UDCON1	0,000000	UDCON8	0,000793
319	UDCON4	0,000356	UDCON12	0,000000	UDCON3	0,000351

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
319	UDCON10	0,000240	UDCON12	0,000000	UDCON3	0,000351
319	UDCON4	0,000086	UDCON3 (Sp)	4,743E-06	UDCON3	0,000351
320	UDCON6	0,000081	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000338
320	UDCON6	0,000078	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000338
320	UDCON4	0,000072	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000338
320	UDCON4	0,000058	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000338
320	UDCON4	0,000035	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON4	0,000338
323	UDCON6	0,000080	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON6	0,000075	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON4	0,000074	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON4	0,000066	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON8	0,000062	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON4	0,000085	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON4	0,000105	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON4	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON4	0,000122	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
323	UDCON6	0,000125	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
324	UDCON3	4,105E-19	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
324	UDCON8 (Sp)	6,261E-06	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
324	UDCON8 (Sp)	6,261E-06	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
324	UDCON8 (Sp)	0,000010	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
325	UDCON5	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
325	UDCON5	0,000257	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
325	UDCON5	0,000137	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
325	UDCON3 (Sp)	0,000090	UDCON3 (Sp)	0,000054	UDCON3	0,000507
325	UDCON3	0,000128	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
325	UDCON5	0,000250	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
325	UDCON5	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
326	UDCON3 (Sp)	0,000171	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3	0,000135	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000179	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000220	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000249	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000266	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000272	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000264	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000245	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000214	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON8	0,000171	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3	0,000125	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
326	UDCON3 (Sp)	0,000180	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
328	UDCON5	0,000315	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
328	UDCON5	0,000250	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
328	UDCON5	0,000179	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
328	UDCON3	0,000106	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
328	UDCON3 (Sp)	0,000082	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
328	UDCON3	0,000090	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
328	UDCON5	0,000161	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
328	UDCON5	0,000230	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
328	UDCON5	0,000294	UDCON7	0,000048	UDCON8	0,000507
329	UDCON5	0,000284	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
329	UDCON3	0,000239	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
329	UDCON3	0,000191	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
329	UDCON3	0,000132	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
329	UDCON3 (Sp)	0,000093	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
329	UDCON3 (Sp)	0,000093	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
329	UDCON5	0,000116	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
329	UDCON5	0,000163	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
329	UDCON5	0,000202	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
329	UDCON5	0,000234	UDCON3 (Sp)	0,000031	UDCON3	0,000507
330	UDCON4 (Sp)	0,000064	UDCON7	0,000034	UDCON7	0,000507
330	UDCON4 (Sp)	0,000038	UDCON7	0,000034	UDCON7	0,000507
330	UDCON4 (Sp)	0,000038	UDCON7	0,000034	UDCON7	0,000507
330	UDCON3 (Sp)	5,459E-06	UDCON7	0,000034	UDCON7	0,000507
331	UDCON4	0,000019	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000490
331	UDCON3 (Sp)	0,000020	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000490
331	UDCON3 (Sp)	0,000020	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000490
331	UDCON3 (Sp)	0,000033	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000490
332	UDCON3 (Sp)	0,000132	UDCON11 (Sp)	0,000033	UDCON11	0,000507
332	UDCON3 (Sp)	0,000079	UDCON11 (Sp)	0,000033	UDCON11	0,000507
332	UDCON3 (Sp)	0,000079	UDCON11 (Sp)	0,000033	UDCON11	0,000507
332	UDCON3 (Sp)	0,000079	UDCON11 (Sp)	0,000033	UDCON11	0,000507
332	UDCON3 (Sp)	0,000079	UDCON11 (Sp)	0,000033	UDCON11	0,000507
332	UDCON3 (Sp)	0,000079	UDCON11 (Sp)	0,000033	UDCON11	0,000507
332	UDCON3	0,000081	UDCON11 (Sp)	0,000033	UDCON11	0,000507
338	UDCON4 (Sp)	0,000053	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000494
338	UDCON4 (Sp)	0,000032	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000494
338	UDCON4 (Sp)	0,000032	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000494
338	UDCON3	0,000016	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON11	0,000494
339	UDCON5	0,000364	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
339	UDCON5	0,000335	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
339	UDCON3	0,000183	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
339	UDCON3 (Sp)	0,000110	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
339	UDCON3	0,000176	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
339	UDCON3	0,000331	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
339	UDCON5	0,000363	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000507
340	UDCON3 (Sp)	0,000185	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3	0,000152	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3	0,000183	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON8	0,000217	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON8	0,000246	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON8	0,000262	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON8	0,000267	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON8	0,000259	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON8	0,000239	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON8	0,000208	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3	0,000171	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3	0,000136	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000118	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
340	UDCON3 (Sp)	0,000197	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
341	UDCON11	0,000360	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON8	0,000507
341	UDCON3	0,000360	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON8	0,000507
341	UDCON3	0,000264	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON8	0,000507

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
341	UDCON3	0,000155	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON8	0,000507
341	UDCON3 (Sp)	0,000107	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON8	0,000507
341	UDCON3	0,000111	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON8	0,000507
341	UDCON5	0,000199	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON8	0,000507
341	UDCON5	0,000285	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON8	0,000507
341	UDCON5	0,000360	UDCON11 (Sp)	0,000250	UDCON8	0,000507
342	UDCON11	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON3	0,000505
342	UDCON3	0,000307	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON3	0,000505
342	UDCON3	0,000240	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON3	0,000505
342	UDCON3	0,000161	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON3	0,000505
342	UDCON3 (Sp)	0,000110	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON3	0,000505
342	UDCON3 (Sp)	0,000110	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON3	0,000505
342	UDCON3	0,000148	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON3	0,000505
342	UDCON5	0,000213	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON3	0,000505
342	UDCON5	0,000271	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000505
342	UDCON5	0,000322	UDCON9 (Sp)	0,000250	UDCON3	0,000505
343	UDCON12	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
343	UDCON6	0,000341	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
343	UDCON6	0,000254	UDCON10 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
343	UDCON4	0,000167	UDCON10 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
343	UDCON4 (Sp)	0,000125	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
343	UDCON4	0,000138	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
343	UDCON4	0,000258	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
343	UDCON4	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
343	UDCON12	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
343	UDCON4	0,000416	UDCON10 (Sp)	0,000250	UDCON12	0,000000
344	UDCON12	0,000360	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON12	0,000507
344	UDCON6	0,000360	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON12	0,000507
344	UDCON6	0,000291	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON12	0,000507
344	UDCON4	0,000224	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON12	0,000507
344	UDCON3	0,000158	UDCON5 (Sp)	0,000044	UDCON12	0,000507
345	UDCON4	0,000183	UDCON10 (Sp)	0,000050	UDCON10	0,000507
345	UDCON4	0,000152	UDCON10 (Sp)	0,000050	UDCON10	0,000507
345	UDCON4	0,000244	UDCON10 (Sp)	0,000050	UDCON10	0,000507
345	UDCON4	0,000329	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
345	UDCON12	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
345	UDCON6	0,000371	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
346	UDCON4	0,000135	UDCON10	0,000250	UDCON12	0,000000
346	UDCON6	0,000228	UDCON12	0,000250	UDCON12	0,000000
346	UDCON6	0,000323	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
346	UDCON6	0,000305	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
346	UDCON6	0,000279	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
346	UDCON6	0,000247	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
346	UDCON4	0,000209	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
346	UDCON4	0,000180	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
346	UDCON4	0,000148	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
346	UDCON3	0,000157	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
346	UDCON3	0,000212	UDCON11 (Sp)	0,000030	UDCON11	0,000507
347	UDCON3	0,000172	UDCON3 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
347	UDCON3	0,000162	UDCON3 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
347	UDCON4	0,000187	UDCON3 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
347	UDCON4	0,000227	UDCON3 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
347	UDCON4	0,000256	UDCON3 (Sp)	0,000025	UDCON12	0,000507
349	UDCON4	0,000270	UDCON11 (Sp)	0,000034	UDCON11	0,000507
349	UDCON6	0,000280	UDCON11 (Sp)	0,000034	UDCON11	0,000507
349	UDCON6	0,000307	UDCON11 (Sp)	0,000034	UDCON11	0,000507
349	UDCON6	0,000329	UDCON11 (Sp)	0,000034	UDCON11	0,000507
349	UDCON6	0,000347	UDCON10	0,000250	UDCON11	0,000507
349	UDCON6	0,000252	UDCON6	0,000050	UDCON10	0,000507

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 2 of 3

Frame	FBotCombo	FBotArea m2	VCombo	VRebar m2/m	TLngCombo	TLngArea m2
349	UDCON4	0,000155	UDCON6	0,000050	UDCON10	0,000507
357	UDCON6	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
357	UDCON6	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
357	UDCON6	0,000282	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
357	UDCON4	0,000180	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
357	UDCON4 (Sp)	0,000135	UDCON8	0,000032	UDCON10	0,000507
357	UDCON4	0,000149	UDCON8	0,000032	UDCON10	0,000507
357	UDCON4	0,000281	UDCON8	0,000032	UDCON10	0,000507
357	UDCON12	0,000360	UDCON8	0,000032	UDCON10	0,000507
357	UDCON4	0,000387	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
357	UDCON6	0,000465	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON10	0,000507
358	UDCON6	0,000402	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
358	UDCON12	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
358	UDCON6	0,000344	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
358	UDCON4	0,000245	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
358	UDCON4 (Sp)	0,000142	UDCON11 (Sp)	0,000053	UDCON11	0,000507
358	UDCON4 (Sp)	0,000142	UDCON11 (Sp)	0,000053	UDCON11	0,000507
358	UDCON4	0,000196	UDCON11 (Sp)	0,000053	UDCON11	0,000507
358	UDCON4	0,000312	UDCON11 (Sp)	0,000053	UDCON11	0,000507
358	UDCON12	0,000360	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
358	UDCON6	0,000388	UDCON12 (Sp)	0,000250	UDCON11	0,000507
359	UDCON6	0,000012	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000273
359	UDCON3 (Sp)	0,000016	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000273
359	UDCON3 (Sp)	0,000016	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000273
359	UDCON3 (Sp)	0,000026	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000273
360	UDCON3 (Sp)	0,000043	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
360	UDCON5	0,000029	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
360	UDCON3 (Sp)	0,000026	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
360	UDCON3 (Sp)	0,000026	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
360	UDCON3 (Sp)	0,000026	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
360	UDCON6	0,000039	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000
360	UDCON6	0,000049	UDCON12 (Sp)	0,000000	UDCON12	0,000000

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	TTrnCombo	TTrnRebar m2/m	ErrMsg	WarnMsg
220	UDCON4	0,000240	No Messages	No Messages
220	UDCON4	0,000240	No Messages	No Messages
220	UDCON4	0,000240	No Messages	No Messages
220	UDCON4	0,000240	No Messages	No Messages
220	UDCON4	0,000240	No Messages	No Messages
221	UDCON8	0,001344	No Messages	No Messages
221	UDCON8	0,001344	No Messages	No Messages
221	UDCON8	0,001344	No Messages	No Messages
221	UDCON8	0,001344	No Messages	No Messages
222	UDCON4	0,000547	No Messages	No Messages
222	UDCON4	0,000547	No Messages	No Messages
222	UDCON4	0,000547	No Messages	No Messages
222	UDCON4	0,000547	No Messages	No Messages
223	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
223	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
223	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
223	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
223	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
223	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
223	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
223	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

[illegible]

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

[illegible]

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

[illegible]

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	TTrnCombo	TTrnRebar m2/m	ErrMsg	WarnMsg
244	UDCON4	0,000447	No Messages	No Messages
246	UDCON8	0,000589	No Messages	No Messages
246	UDCON8	0,000589	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
246	UDCON3	0,001297	No Messages	No Messages
247	UDCON4	0,000616	No Messages	No Messages
247	UDCON4	0,000616	No Messages	No Messages
247	UDCON4	0,000616	No Messages	No Messages
247	UDCON4	0,000616	No Messages	No Messages
248	UDCON4	0,002234	No Messages	No Messages
248	UDCON4	0,002234	No Messages	No Messages
248	UDCON4	0,002234	No Messages	No Messages
249	UDCON4	0,000721	No Messages	No Messages
249	UDCON4	0,000721	No Messages	No Messages
249	UDCON4	0,000721	No Messages	No Messages
250	UDCON3	0,002103	No Messages	No Messages
250	UDCON3	0,002103	No Messages	No Messages
250	UDCON3	0,002103	No Messages	No Messages
250	UDCON8	0,001161	No Messages	No Messages
250	UDCON8	0,001161	No Messages	No Messages
251	UDCON8	0,000357	No Messages	No Messages
251	UDCON8	0,000357	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
251	UDCON3	0,000999	No Messages	No Messages
252	UDCON4	0,000458	No Messages	No Messages
252	UDCON4	0,000458	No Messages	No Messages
252	UDCON4	0,000458	No Messages	No Messages
252	UDCON4	0,000458	No Messages	No Messages
253	UDCON3	0,000243	No Messages	No Messages
253	UDCON3	0,000243	No Messages	No Messages
253	UDCON3	0,000243	No Messages	No Messages
254	UDCON3	0,002068	No Messages	No Messages
254	UDCON3	0,002068	No Messages	No Messages
254	UDCON3	0,002068	No Messages	No Messages
254	UDCON3	0,002068	No Messages	No Messages
254	UDCON3	0,002068	No Messages	No Messages
254	UDCON8	0,001185	No Messages	No Messages
254	UDCON8	0,001185	No Messages	No Messages
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	TTrnCombo	TTrnRebar m2/m	ErrMsg	WarnMsg
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages
255	UDCON3	0,000451	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
256	UDCON3	0,000416	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
257	UDCON3	0,000208	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
258	UDCON3	0,000179	No Messages	No Messages
259	UDCON4	0,000289	No Messages	No Messages
259	UDCON4	0,000289	No Messages	No Messages
259	UDCON4	0,000289	No Messages	No Messages
259	UDCON4	0,000289	No Messages	No Messages
260	UDCON4	0,001039	No Messages	No Messages
260	UDCON4	0,001039	No Messages	No Messages
260	UDCON4	0,001039	No Messages	No Messages
260	UDCON4	0,001039	No Messages	No Messages
260	UDCON4	0,001039	No Messages	No Messages
260	UDCON4	0,001039	No Messages	No Messages
261	UDCON4	0,000596	No Messages	No Messages
261	UDCON4	0,000596	No Messages	No Messages
261	UDCON4	0,000596	No Messages	No Messages
262	UDCON4	0,001710	No Messages	No Messages
262	UDCON4	0,001710	No Messages	No Messages
262	UDCON4	0,001710	No Messages	No Messages
262	UDCON4	0,001710	No Messages	No Messages
263	UDCON8	0,001181	No Messages	No Messages
263	UDCON8	0,001181	No Messages	No Messages
263	UDCON8	0,001181	No Messages	No Messages
263	UDCON8	0,001181	No Messages	No Messages
264	UDCON3	0,000306	No Messages	No Messages
264	UDCON3	0,000306	No Messages	No Messages
264	UDCON3	0,000306	No Messages	No Messages
264	UDCON3	0,000306	No Messages	No Messages

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

[illegible]

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	TTrnCombo	TTrnRebar m2/m	ErrMsg	WarnMsg
275	UDCON4	0,000207	No Messages	No Messages
275	UDCON4	0,000207	No Messages	No Messages
275	UDCON4	0,000207	No Messages	No Messages
275	UDCON4	0,000207	No Messages	No Messages
275	UDCON4	0,000207	No Messages	No Messages
275	UDCON4	0,000207	No Messages	No Messages
276	UDCON4	0,002142	No Messages	No Messages
276	UDCON4	0,002142	No Messages	No Messages
276	UDCON4	0,002142	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
277	UDCON3	0,000234	No Messages	No Messages
278	UDCON4	0,000329	No Messages	No Messages
278	UDCON4	0,000329	No Messages	No Messages
278	UDCON4	0,000329	No Messages	No Messages
278	UDCON4	0,000329	No Messages	No Messages
278	UDCON4	0,000329	No Messages	No Messages
278	UDCON4	0,000329	No Messages	No Messages
278	UDCON4	0,000329	No Messages	No Messages
278	UDCON4	0,000329	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
279	UDCON4	0,000196	No Messages	No Messages
280	UDCON4	0,000624	No Messages	No Messages
280	UDCON4	0,000624	No Messages	No Messages
280	UDCON4	0,000624	No Messages	No Messages
280	UDCON4	0,000624	No Messages	No Messages
281	UDCON4	0,000573	No Messages	No Messages
281	UDCON4	0,000573	No Messages	No Messages
281	UDCON4	0,000573	No Messages	No Messages
281	UDCON4	0,000573	No Messages	No Messages
282	UDCON4	0,000561	No Messages	No Messages
282	UDCON4	0,000561	No Messages	No Messages
282	UDCON4	0,000561	No Messages	No Messages
282	UDCON4	0,000561	No Messages	No Messages

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

[illegible]

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

[illegible]

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	TTrnCombo	TTrnRebar m2/m	ErrMsg	WarnMsg
296	UDCON8	0,000522	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
296	UDCON3	0,001189	No Messages	No Messages
297	UDCON8	0,000628	No Messages	No Messages
297	UDCON8	0,000628	No Messages	No Messages
297	UDCON8	0,000628	No Messages	No Messages
297	UDCON8	0,000628	No Messages	No Messages
298	UDCON4	0,001916	No Messages	No Messages
298	UDCON4	0,001916	No Messages	No Messages
298	UDCON4	0,001916	No Messages	No Messages
299	UDCON3	0,000519	No Messages	No Messages
299	UDCON3	0,000519	No Messages	No Messages
299	UDCON3	0,000519	No Messages	No Messages
300	UDCON3	0,001876	No Messages	No Messages
300	UDCON3	0,001876	No Messages	No Messages
300	UDCON3	0,001876	No Messages	No Messages
300	UDCON8	0,001020	No Messages	No Messages
300	UDCON8	0,001020	No Messages	No Messages
301	UDCON8	0,000281	No Messages	No Messages
301	UDCON8	0,000281	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
301	UDCON3	0,000879	No Messages	No Messages
302	UDCON4	0,000390	No Messages	No Messages
302	UDCON4	0,000390	No Messages	No Messages
302	UDCON4	0,000390	No Messages	No Messages
302	UDCON4	0,000390	No Messages	No Messages
303	UDCON3	0,000215	No Messages	No Messages
303	UDCON3	0,000215	No Messages	No Messages
303	UDCON3	0,000215	No Messages	No Messages
304	UDCON3	0,001828	No Messages	No Messages
304	UDCON3	0,001828	No Messages	No Messages
304	UDCON3	0,001828	No Messages	No Messages
304	UDCON3	0,001828	No Messages	No Messages
304	UDCON3	0,001828	No Messages	No Messages
304	UDCON8	0,001040	No Messages	No Messages
304	UDCON8	0,001040	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	TTrnCombo	TTrnRebar m2/m	ErrMsg	WarnMsg
305	UDCON3	0,000419	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
306	UDCON3	0,000388	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
307	UDCON3	0,000226	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
308	UDCON3	0,000200	No Messages	No Messages
309	UDCON4	0,000358	No Messages	No Messages
309	UDCON4	0,000358	No Messages	No Messages
309	UDCON4	0,000358	No Messages	No Messages
309	UDCON4	0,000358	No Messages	No Messages
310	UDCON8	0,000852	No Messages	No Messages
310	UDCON8	0,000852	No Messages	No Messages
310	UDCON8	0,000852	No Messages	No Messages
310	UDCON8	0,000852	No Messages	No Messages
310	UDCON8	0,000852	No Messages	No Messages
310	UDCON8	0,000852	No Messages	No Messages
310	UDCON8	0,000852	No Messages	No Messages
311	UDCON4	0,000456	No Messages	No Messages
311	UDCON4	0,000456	No Messages	No Messages
311	UDCON4	0,000456	No Messages	No Messages
312	UDCON4	0,001545	No Messages	No Messages
312	UDCON4	0,001545	No Messages	No Messages
312	UDCON4	0,001545	No Messages	No Messages
312	UDCON4	0,001545	No Messages	No Messages
313	UDCON8	0,001140	No Messages	No Messages
313	UDCON8	0,001140	No Messages	No Messages
313	UDCON8	0,001140	No Messages	No Messages
313	UDCON8	0,001140	No Messages	No Messages
314	UDCON3	0,000278	No Messages	No Messages
314	UDCON3	0,000278	No Messages	No Messages
314	UDCON3	0,000278	No Messages	No Messages
314	UDCON3	0,000278	No Messages	No Messages
314	UDCON3	0,000278	No Messages	No Messages
315	UDCON8	0,000843	No Messages	No Messages

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

[illegible]

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	TTrnCombo	TTrnRebar m2/m	ErrMsg	WarnMsg
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
326	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
328	UDCON4	0,000141	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
329	UDCON4	0,000195	No Messages	No Messages
330	UDCON4	0,000415	No Messages	No Messages
330	UDCON4	0,000415	No Messages	No Messages
330	UDCON4	0,000415	No Messages	No Messages
331	UDCON4	0,000346	No Messages	No Messages
331	UDCON4	0,000346	No Messages	No Messages
331	UDCON4	0,000346	No Messages	No Messages
331	UDCON4	0,000346	No Messages	No Messages
332	UDCON4	0,000383	No Messages	No Messages
332	UDCON4	0,000383	No Messages	No Messages
332	UDCON4	0,000383	No Messages	No Messages
332	UDCON4	0,000383	No Messages	No Messages
332	UDCON4	0,000383	No Messages	No Messages
332	UDCON4	0,000383	No Messages	No Messages
332	UDCON4	0,000383	No Messages	No Messages
338	UDCON4	0,000451	No Messages	No Messages
338	UDCON4	0,000451	No Messages	No Messages
338	UDCON4	0,000451	No Messages	No Messages
338	UDCON4	0,000451	No Messages	No Messages
339	UDCON4	0,000177	No Messages	No Messages
339	UDCON4	0,000177	No Messages	No Messages
339	UDCON4	0,000177	No Messages	No Messages
339	UDCON4	0,000177	No Messages	No Messages

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

[illegible]

Table 36: Concrete Design 2 - Beam Summary Data - ACI 318-05/IBC2003, Part 3 of 3

Frame	TTrnCombo	TTrnRebar m2/m	ErrMsg	WarnMsg
345	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
345	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
345	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
345	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
345	UDCON4	0,000120	No Messages	No Messages
346	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
346	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
346	UDCON3	0,000128	No Messages	No Messages
347	UDCON4	0,000149	No Messages	No Messages
347	UDCON4	0,000149	No Messages	No Messages
347	UDCON4	0,000149	No Messages	No Messages
347	UDCON4	0,000149	No Messages	No Messages
347	UDCON4	0,000149	No Messages	No Messages
349	UDCON3	0,000134	No Messages	No Messages
349	UDCON3	0,000134	No Messages	No Messages
349	UDCON3	0,000134	No Messages	No Messages
349	UDCON3	0,000134	No Messages	No Messages
349	UDCON4	0,000115	No Messages	No Messages
349	UDCON4	0,000115	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
357	UDCON3	0,000125	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
358	UDCON3	0,000139	No Messages	No Messages
359	UDCON4	0,000193	No Messages	No Messages
359	UDCON4	0,000193	No Messages	No Messages
359	UDCON4	0,000193	No Messages	No Messages
359	UDCON4	0,000193	No Messages	No Messages
360	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
360	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
360	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
360	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
360	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages
360	UDCON12	0,000000	No Messages	No Messages

