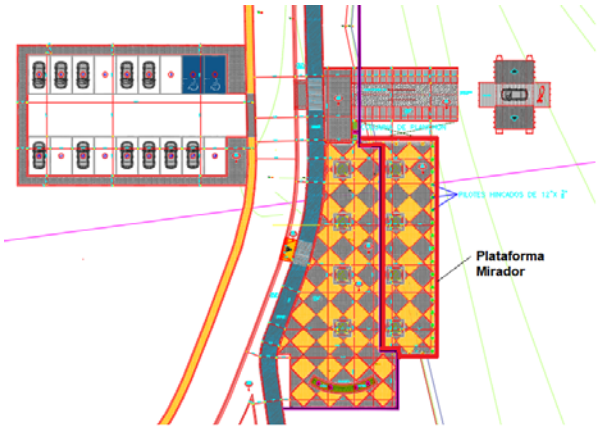
MEMORIAS DE CÁLCULO ESTRUCTURAL PLATAFORMA MIRADOR

MEMORIAS DE CÁLCULO ESTRUCTURAL

Recuperación ambiental y paisajística de la Ribera del rio Sinú, en el municipio de San Bernardo del Viento, córdoba.

PLATAFORMA MIRADOR



LOCALIZACION:
SECTOR LA PLAYITA
SAN BERNARDO DEL VIENTO-CORDOBA

CALCULO:
FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Ingeniero Civil
Especilista en Análisis y Diseño de Estructuras Especialista en Geotecnia
MAT. 25202-25571 CND



INDICE

	Página
Generalidades	3
Descripción de la edificación	5
Método de análisis y diseño del modelo estructural	6
Consideraciones de diseño	7
Hipótesis y combinaciones de cargas para el modelo estructural	8
Especificaciones de materiales	9
Propiedad intelectual, licencia de uso y observaciones	16
Análisis de cargas	18
Viguetas	22
Diseño de escalera	25
Consideraciones para análisis y diseño sísmico	29
Análisis sísmico	34
Análisis del modelo estructural aporticado	44
Diseño de cimentación	51
Anexos	



GENERALIDADES

El proyecto para la construcción de La estructura de la Platafroma del Mirador al rìo Sinù, adyacente al embarcadero del Planchòn esta localizado en el Municipio de San Bernardo del Viento en el departamento de Córdoba. Se encuentra situado en zona de amenaza sísmica Intermedia.

San Bernardo del Viento





Foto satelital del sector La Playita, sitio donde se construirà la plataforma del Mirador

PROYECTO: PLATAFORMA MIRADOR
LOCALIZACION: SECTOR LA PLAYITA – SAN BERNARDO DEL VIENTO
CALCULO: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
FECHA: NOVIEMBRE DE 2020



Vista aerea del sector La Playita, sitio donde se construirà la Plataforma del Mirador

Calle 58 No 12-50 Tel:7818858 Celular 3135454695 Montería Email: focasoft@hotmail.com



DESCRIPCION DE LA EDIFICACION

Plataforma fija del Mirado al rìo Sinù, con sistema estructural de resistencia sísmica tipo entramado de vigas y losas aligeradas en concreto reforzado orientados en las dos direcciones ortogonales X-Y, los cuales se diseñan para resistir sismo proveniente en cualquier dirección, acorde con los requisitos del Reglamento Colombiano de construcciones Sismo resistente de 2010 NSR-10 y los Requisitos de Reglamento para concreto estructural (ACI 318S-08) preparado por el comité ACI 318 del American Concrete Institute y sometido a los parámetros de Zona de amenaza sísmica intermedia.

Se diseña para estructura con carga viva de ocupciòn de uso tipo reuniones para este caso balcòn o plataforma.

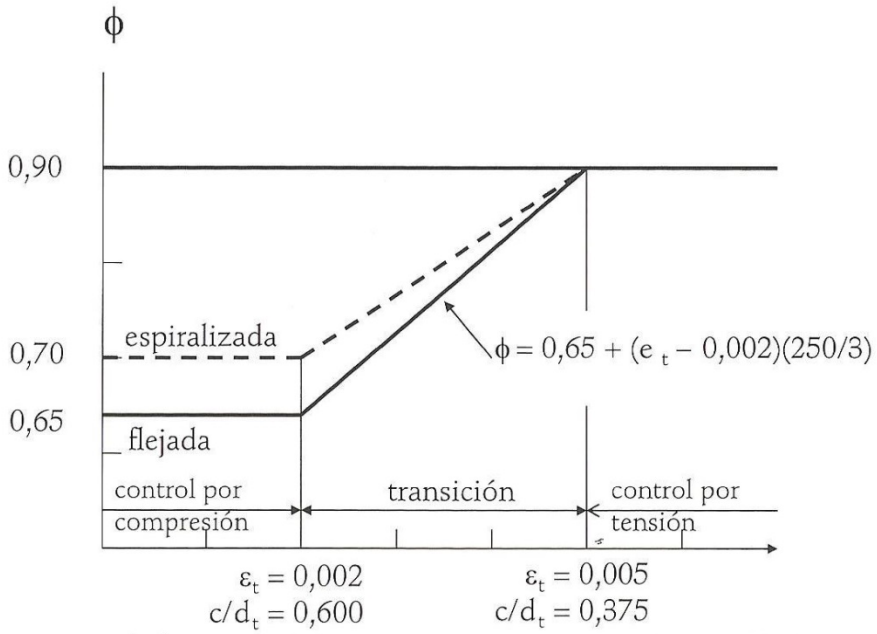
Los diafragmas de pisos son losas aligeradas reforzadas en una dirección.

La cimentación contemplada es del tipo profunda con pilotes.



METODO DE ANALISIS Y DISEÑO DEL MODELO ESTRUCTURAL

- Se empleó el Método de la resistencia, acorde a los criterios contemplados por la N.S.R.-10.
- El control del límite en el acero en los elementos a flexión y compresión, se desarrolla con base en el nuevo método del *límite de la deformación unitaria del acero a tensión* o "método unitario" o la *teoría unificada*, que requiere el cálculo del valor de la deformación unitaria del acero a tensión "εt" en la determinación del valor de reducción de resistencia (ϕ). El valor de se calcula con base en la gráfica siguiente:



Variación de ϕ según la deformación unitaria a tensión del ACI-318-08 y NSR10

- Para el análisis y diseño de la estructura aporticada se empleó el Método de resistencia última, acorde a los criterios contemplados por la N.S.R-10, títulos A,B y C..
- El Modelo Estructural se analizó tridimensionalmente con los programas **Eng Solutions RCB v.9.07** y **DC-CAD 3**. La losa conformada por viguetas en una dirección se modelaron con el programa



DC-CAD 3 . Se tomaron las combinaciones a partir de las condiciones de Cargas Muerta, Viva, Sismo en dirección X y Sismo en dirección Y.

- Para el diseño del modelo estructural, se emplearon los programas **Eng Solutions RCB v.9.07** y **DC-CAD 3** , los cuales contemplan el análisis de los elementos que conforman la armadura con chequeo de esbeltez y diseño a flexión y cizalladura.

CONSIDERACIONES DE DISEÑO

El diseño de los elementos de concreto reforzado se desarrolló con base en los siguientes supuestos:

TEORIA DE DISEÑO: Con base en los requerimientos del método de estado límite de resistencia.

CARGA MUERTA: La Carga muerta la constituyen el peso propio de todos los componentes de la edificación incluyendo su estructura, los muros, pisos, cubiertas, cielo rasos, escaleras, equipos fijos y todas aquellas cargas que no son causadas por la ocupación y uso de la edificación.

CARGA VIVA: Las cargas vivas son aquellas cargas producidas por el uso y ocupación de la edificación y no deben incluir cargas ambientales tales como viento, sismo, ni la carga muerta.

CARGAS DE VIENTO: Esta hipótesis se desprecia por tratarse de una estructura de poca altura y no son determinantes en el diseño.

CARGAS SÍSMICAS: Los movimientos sísmicos de diseño se definen, para una probabilidad del diez por ciento de ser excedidos en un lapo de cincuenta años, en función de la aceleración pico efectiva, representada por el parámetro Aa.

La forma del espectro elástico de aceleraciones, se define para un coeficiente de amortiguamiento crítico de cinco por ciento (A.2.6.1 NSR-10).

Cuando se necesite utilizar la componente vertical de los movimientos sísmicos de diseño en el procedimiento de análisis dinámico, esta puede tomarse como las dos terceras partes de los valores correspondientes a los efectos horizontales, ya sea en el espectro de diseño, o en las familias de acelerogramas (A.2.8.1 NSR-10).

PROYECTO: PLATAFORMA MIRADOR
LOCALIZACION: SECTOR LA PLAYITA – SAN BERNARDO DEL VIENTO
CALCULO: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
FECHA: NOVIEMBRE DE 2020



HIPOTESIS Y COMBINACIONES DE CARGAS PARA MODELO ESTRUCTURAL

Hipótesis de cargas

HIPÓTESIS (1):	CARGA MUERTA [D]
HIPÓTESIS (2):	CARGA VIVA [L]
HIPÓTESIS (3):	CARGA SÍSMICA [E]

Combinaciones de cargas para estado límite de resistencia

$$1.4D \qquad \text{(B.2.4-1)}$$

$$1.2D + 1.6L + 0.5(L_r \text{ ó } G \text{ ó } L_e) \qquad \text{(B.2.4-2)}$$

$$1.2D + 1.6(L_r \text{ ó } G \text{ ó } L_e) + (1.0L \text{ ó } 0.5W) \qquad \text{(B.2.4-3)}$$

$$1.2D + 1.0W + 1.0L + 0.5(L_r \text{ ó } G \text{ ó } L_e) \qquad \text{(B.2.4-4)}$$

$$1.2D + 1.0E + 1.0L \qquad \text{(B.2.4-5)}$$

$$0.9D + 1.0W \qquad \text{(B.2.4-6)}$$

$$0.9D + 1.0E \qquad \text{(B.2.4-7)}$$

COMBINACIÓN (1):	1.4 D
COMBINACIÓN (2):	1.2 D + 1.6 L
COMBINACIÓN (3):	1.2 D + L + Ex + 30% Ey
COMBINACIÓN (4):	1.2 D + L + Ex - 30% Ey
COMBINACIÓN (5):	1.2 D + L - Ex + 30% Ey
COMBINACIÓN (6):	1.2 D + L - Ex - 30% Ey
COMBINACIÓN (7):	1.2 D + L + 30 % Ex + Ey
COMBINACIÓN (8):	1.2 D + L + 30 % Ex - Ey
COMBINACIÓN (9):	1.2 D + L - 30 % Ex + Ey
COMBINACIÓN (11):	1.2 D + L - 30% Ex - Ey
COMBINACIÓN (12):	0.90 D +Ex+30%Ey
COMBINACIÓN (13):	0.90 D + Ex – 30%Ey
COMBINACIÓN (14):	0.90 D – Ex + 30%Ey
COMBINACIÓN (15):	0.90 D – Ex - Ey
COMBINACIÓN (16):	0.90 D +30%Ex+ Ey
COMBINACIÓN (17):	0.90 D + 30%Ex – Ey
COMBINACIÓN (18):	0.90 D – 30%Ex + Ey
COMBINACIÓN (19):	0.90 D – 30%Ex - Ey
COMBINACION (20):	D + L para cimentación



Análisis y Diseño Estructural

Para el análisis estructural se empleó el programa de computador denominado **Eng Solutions RCB v.9.07**, utilizando un modelo estructural tridimensional en el cual se involucran los diferentes tipos de elementos, materiales y propiedades, los cuales están basados por el método de las rigideces.

Para el análisis de carga muerta el programa automáticamente generan los diferentes pesos propios de los elementos de la estructura.

Para el diseño estructural se emplearon los programas **Eng Solutions RCB v.9.07** y **DC-CAD 3** los cuales permiten la generación del despiece y los cuadros de acero por tipos de elementos y por nivel.

Norma de diseño

Para el diseño de los diferentes elementos estructurales y no estructurales se emplearon los requisitos exigidos por la Norma Colombiana de Construcciones Sismo Resistentes NSR-10.

ESPECIFICACIONES DE MATERIALES

ESTRUCTURA EN CONCRETO REFORZADO

Materiales

CONCRETO: Todos los elementos estructurales desde las zapatas hasta las vigas y losas se deberá emplear concreto de f ‘c = 28 MPa

Resistencia cilíndrica del Hormigón:

f ‘c= 28 MPa

CATEGORIA Y CLASE DE EXPOSICION DEL CONCRETO ESTRUCTURAL:
C0 : Concreto seco o protegido contra la humedad.



TABLA C.4.3.1 — REQUISITOS PARA EL CONCRETO SEGÚN LA CLASE DE EXPOSICIÓN

Clase de Expo-sición	Rel. a/mc máx.±	f'_c min. MPa	Requisitos mínimos adicionales		
			Contenido máximo de iones de cloruro (Cl^-) soluble en agua en el concreto, porcentaje por peso de cemento		
			Concreto reforzado	Concreto Preesfor-zado	Requisitos relacionados
C0	N/A	17	1.00	0.06	Ninguno

Tamaño máximo del agregado debe ser <= que:

1/5 de la menor separación entre los lados del encofrado
1/3 de la altura de la losa
¾ del espaciamiento mínimo libre entre las barras o alambres individuales de refuerzo, paquetes de barras, tendones individuales, paqutes de tendones o ductos.

Tamaño máximo del agregado seleccionado $^{3}/_{4}$”

ACERO DE REFUERZO: El Acero no tensionado deberá tener una resistencia a la rotura de fy = 420 MPa para los diámetros mayores de 9.5mm (3/8”). Para diámetros menores, podrá emplearse acero de fy= 240 MPa.

Esfuerzo de Fluencia del Acero Estructural:

Fy= 420 MPa

Las barras de refuerzo corrugado deben ser de acero de baja aleación que cumpla con la norma NTC 2289 – (ASTM A706M). No se permite el uso de acero corrugado de refuerzo fabricado bajo la norma NTC 245, ni aceros trabajados en fría o trefilado (C.3.5.3 NSR-10).

El refuerzo liso solo se permite en estribos, refuerzo de retracción y temperatura y refuerzo en espiral y no puede utilizarse como refuerzo longitudinal a flexión (C.3.5.4 NSR-10).

PROYECTO: PLATAFORMA MIRADOR
LOCALIZACION: SECTOR LA PLAYITA – SAN BERNARDO DEL VIENTO
CALCULO: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
FECHA: NOVIEMBRE DE 2020



PROPIEDADES DE LOS MATERIALES ACERO Y CONCRETO

CONCRETO

f ' c : Resistencia cilíndrica del concreto a la compresión

ε uc = 0.003 C.10.2.3 NSR-10 pag 149

Ec= wc$^{1.5}$ 0.043 $\sqrt{}$ f ' c para 1440< wc < 2560 Kgf/m3 f ' c =[Mpa] y para Ccto de densidad normal:
Ec= 4700 $\sqrt{}$ f ' c C.8.5.1 NSR10 f ' c =[Mpa] Ec=21538.11 Mpa para f ' c=21 Mpa
De Mpa a kgf/cm² x 10
a kgf/m² x 1E 05
a T/m² x 100 f ' c >= 17 MPa C.1.1.1 NSR-10

El valor medio para toda la información experimental nacional, sin distinguir por tipo de agregado, es:

$$E_c = 3900\sqrt{f'_c} \text{ en MPa}$$

CR. 8.5.1 NSR-10 Pag C-125

f ' c >= 17 Mpa C.1.1.1 NSR-10

$\mu = \varepsilon T / \varepsilon L$ μ = 0.20 Valor experimental CR.8.5.1 pag C-126 NSR-10

f ct: Resistencia a la tracción del concreto f ct= 1.78 $\sqrt{}$ f 'c f ' c=[kg/cm²] ACI secc 11.2 la NSR-10 CR10.2.5
f ct= 10 a 15% f'c .

fr : Resistencia a la flexión o módulo de rotura fr = M y / I

v c=0.53 $\sqrt{}$ f ' c f ' c = [kgf/cm²] v c= $\sqrt{}$ f ' c / 6 f ' c=[Mpa]

α c= coeficiente de expansión térmica α c = 1E –05 cm/cm/°c = 0.000010 mm/mm/ °c

Gc= Módulo de elasticidad a cortante o Módulo de corte Gc = Ec / (2 (1+ μ))= 0.42 Ec

ACERO

Es = 200,000 Mpa C.8.5.2 NSR10 pag 94

α s = 0.000012 mm/mm/° c

Peso específico γ = 7850 kg / m3

Para ϕ >= ½ " Corrugado C.3.5 NSR-10

fsu : Tensión a la rotura ε y = fy / Es
Grado 60 Fy =4200 Kgf/cm2(60 KSI) Fu=5600 Kgf/cm2(80KSI) ASTM A-497 NTC 2289



Grado 40 Fy =2400 Kgf/cm2(40KSI)
MALLA DE ACERO ELECTROSOLDADO:
Fy=550 Mpa – NTC 5806; Las mallas que hacen parte del sistema sismo resistente NTC2289 y NTC2043. Ver C.3.5.3.4 y C.21.1.5 NSR10.

ESTRUCTURA METALICA:

ACERO ESTRUCTURAL:

Perfil tubular estructural PTE Fy=345 Mpa – ASTM A500 Grado C

Perfiles de Alma llena Fy=345 Mpa – ASTM A572 Gr 50

Pernos de anclaje F 1554 Gr105 o ASTM A193/A193M B7; Tolerancias montaje NTC 5832 10.5.1

Tuercas ASTM A194/A194M y Arandelas ASTM F436/F436M

Placas base Fy=345 Mpa – ASTM A572 Gr 50

Soldadura:

De taller: Semiautomática (GMAW) AWS A 5.18 ER 70S-6

De campo: Manual (SMAW) Electrodo revestido E-70xx

Correas metálicas de lámina delgada:

Perfileria C: ASTM A1011 A653S

Pintura:

Limpieza con chorro de arena grado comercial SSPC – SPC-6

Aplicación de pintura:

Una capa de pintura anticorrosiva epoxipolamida de 2 a 3 mils

Una capa de acabado esmalte sintético de 2 a 3 mils

Calidad de fabricación y construcción de la estuctura en acero:
Acero estructural expuesto arquitectónicamente AESS 1, ANSI/AISC 303-16

Nota: Este diseño contempló diseño de estructura metálica para las correas.



PROPIEDAD INTELECTUAL, LICENCIA DE USO Y OTRAS OBSERVACIONES

Las Memorias de cálculo estructural y planos respectivos son propiedad intelectual del calculista (Ley 22 de 1982).

El solicitante o propietario tiene licencia para usar este diseño solo en una unidad.

El calculista no se hace responsable de los cambios que se efectúen en obra o en etapa de servicio sin previa consulta y recomienda realizar el estudio Geotécnico pertinente para confrontarlo con las condiciones de diseño empleadas para la cimentación.

El propietario y/o contratista constructor garantizará(n) que las dimensiones y resistencia de los materiales suministrados por el proveedor cumplan con las dimensiones y resistencias mínimas previstos en las rutinas de Análisis y Diseño Estructural. Se debe cumplir lo referente en C.3.1.1 de la NSR-10. Se debe cumplir para estructura en Acero lo referente en **F.2.2.5 — FABRICACIÓN, MONTAJE Y CONTROL DE CALIDAD** Los planos de taller, la fabricación, la pintura en planta y el montaje deben cumplir los requisitos estipulados en el numeral F.2.13, Fabricación y Montaje. El control de calidad y el aseguramiento de la calidad deben ajustarse a lo estipulado en el numeral F.2.14, Control de Calidad y Aseguramiento de la Calidad.

El propietario y/o contratista constructor garantizará(n) que las dimensiones y resistencia de los materiales suministrados por el proveedor cumplan con los dimensiones y resistencias mínimas previstos en las rutinas de Análisis y Diseño Estructural. Se debe cumplir lo referente en C.3.1.1 de la NSR-10.

Los elementos NO estructurales serán de la absoluta responsabilidad del contratista constructor.

El contratista y/o constructor, debe garantizar la calidad del concreto, mezclado y colocación de acuerdo a las exigencias del capítulo C.5 de la NSR-10.

El contratista y/o constructor, debe garantizar la calidad del concreto en obra mediante el empleo de cimbras, embebidos y juntas de construcción de acuerdo a las exigencias del capítulo C.6 de la NSR-10.

El contratista y/o constructor, debe garantizar la calidad del detallamiento del refuerzo en obra mediante el empleo de ganchos estándar y respetando los diámetros mínimos de doblado de acuerdo a las exigencias del capítulo C.7 de la NSR-10.

El contratista y/o constructor, debe verificar la calidad del Acero estructural, fabricación F.2.13.2, pintura F.2.13.3 y montaje F.2.13 de acuerdo a las exigencias del capítulo F.2 de la NSR-10, con base en una evaluación que incluya inspección detallada y evaluación mediante ensayos de carga si se amerita.

El propietario y/o constructor debe garantizar los mantenimientos periódicos tanto preventivos como correctivos de la estructura y la construcción con el fin de garantizar la vida útil y durabilidad de la edificación por encima de los estándares de vida de servicio de la obra en mención.

El propietario y/o Contratista constructor garantizará(n) que el curado del concreto y tiempo de fraguado cumpla con las edades para que el concreto alcance su mínima resistencia de diseño. Como referencia se anexa la siguiente tabla



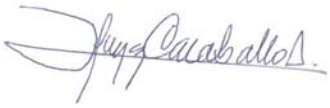
TABLA:
En tanto el concreto no haya alcanzado la resistencia necesaria para soportar los esfuerzos de trabajo requeridos, no se podrán aplicar las cargas de diseño ni efectuar el desencofrado, el cual se efectuará despues de 2 a 28 días de la fecha de fundición, según la tabla siguiente:

TABLA
Elemento tiempo para desencofrar

Elemento	Tiempo para desencofrar
Paredes y superficies verticales	2 días
Columnas	3 días
Losas y vigas hasta 3 metros de luz	7 días
Losas y vigas de más de 3 metros de luz	3 días adicionales a los primeros 7 por cada metro más de luz de longitud, (preferible 28 días).
Voladizo hasta de 1.20m	14 días(*)
Voladizo de más de 1.20m	6 días adicionales a los 14 primeros por cada _ metros más de luz, (preferible 28 días).

(*)Deberá dejarse apuntalado parcialmente.

Debe cumplirse lo dispuesto en C.6.2 de la NSR-10 sobre descimbrado, puntales y reapuntalamiento.



FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Ingeniero Civil
Especialista en Análisis y Diseño de Estructuras
Especialista en Geotecnia
Mat. 25202-25571 Cundinamarca

PROYECTO: PLATAFORMA MIRADOR
LOCALIZACION: SECTOR LA PLAYITA – SAN BERNARDO DEL VIENTO
CALCULO: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
FECHA: NOVIEMBRE DE 2020



ANALISIS DE CARGAS

PARA LOSA ALIGERADA RAMPA



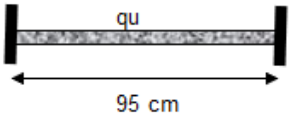
				Aligeramiento removible	SI	
Vano Casetón	[s] =	95 cm		a min > 4.5cn	Cumple	C.8.13.5.2 NSR-10
Espesor de torta	[a] =	8 cm		a >= s / 12	Cumple	
Ancho del nervio	[c] =	15 cm		C >= 8 cm	Cumple	
Altura del nervio	[b] =	37 cm	cumple			
Altura Vigueta	[h] =	45 cm		D (t/m2)	L (t/m2)	
	s + c =	110 cm	Cumple	0.553	0.5	BALCON o PLATAFORMA

Carga por metro lineal de nervio:

Carga Muerta	CM =	0.608 t/m	Carga acabados superior=	240 Kg/m²
			Carga cieloraso =	0 Kg/m²
Carga Viva	CV =	0.550 t/m	Carga Particiones =	0 Kg/m²
Carga última	Qu =	1.610 t/m		
			Viguetas transversales de repartción: Separación	
Carga última/vigueta =		1.610 t/m	libre <= 10 h pero <= 4m	

REVISION LOSETA

Debe revisarse si requiere refuerzo a flexión



Carga repartida en vigueta qu =	1.051 t/m		
Resitencia del concreto f ´c =	210 Kg/cm²		
Resistencia del acero f y =	2400 Kg/cm²		
Mu =	8319.47 Kgf-cm	Máxima tracción presente fct =	7.80 Kgf/cm²
Vu=	0.50 Ton	Máxima tracción permitida =	26.08 Kgf/cm²
		No requiere refuerzo a flexión, la loseta NO se fisura	

Refuerzo para controlar la retracción del fraguado:

Ast =	1.60 cm² / ml	Espaciamiento de este refuerzo <= 5 a :	40 cm
	6 #2	<=	45 cm

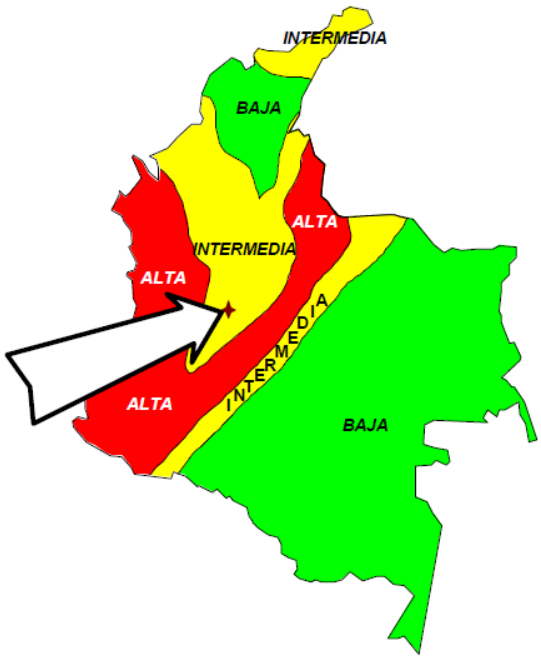
Malla electrosoldada: **#2 c/25 cm =** 1.60 cm2 en tabla DIACO AEM = **0.73 cm2/ml -M-084 o XX-084**

Calle 58 No 12-50 Tel:7818858 Celular 3135454695 Montería Email: focasoft@hotmail.com



CONSIDERACIONES PARA ANALISIS Y DISEÑO SISMICO

Municipio de San Bernardo del Viento, departamento de Córdoba, Zona de amenaza sísmica intermedia con Aa=0.10, Av=0.15, Ae=0.05 y Ad=0.03



Localización, Nivel de Amenaza Sísmica y valor de Aa

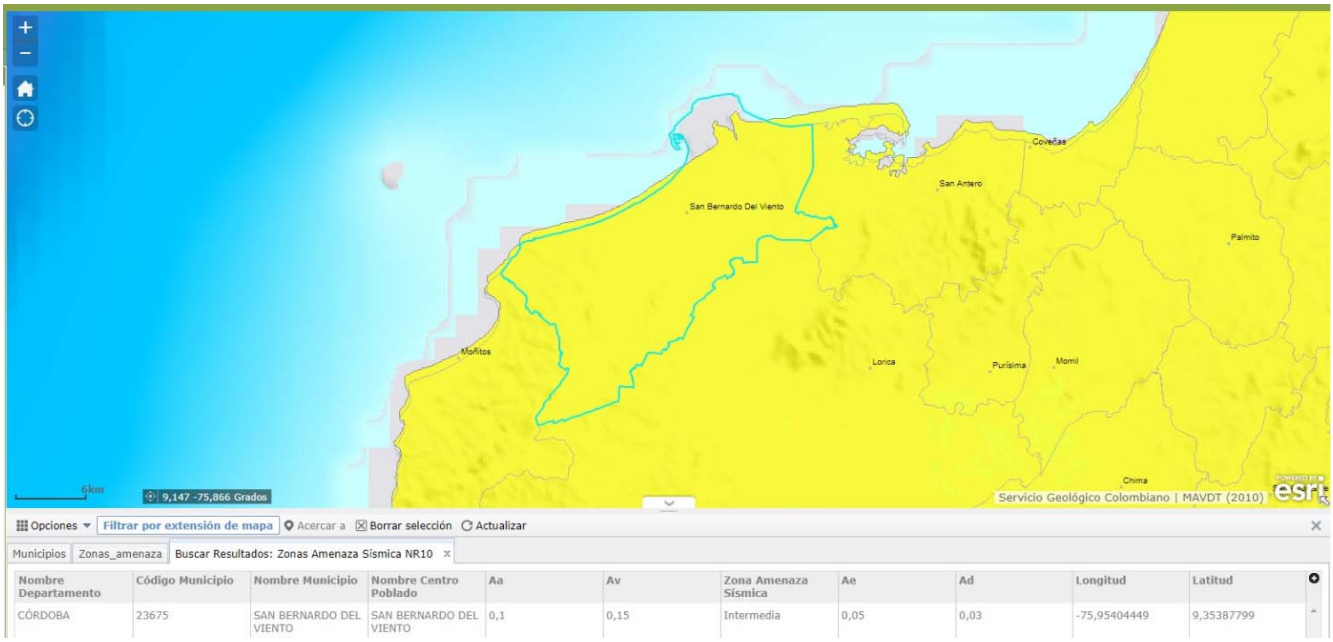
A.2.4.3 — PARÁMETROS EMPLEADOS EN LA DEFINICIÓN DEL TIPO DE PERFIL DE SUELO — A continuación se definen los parámetros que se utilizan para definir el tipo de perfil de suelo con base en los 30 m superiores del mismo y considerando ensayos realizados en muestras tomadas al menos cada 1.50 m de espesor del suelo. Estos parámetros son (a) la velocidad media de la onda de cortante, $\bar{v}_s$, en m/s, (b) el número medio de golpes del ensayo de penetración estándar, $\bar{N}$, en golpes/pie a lo largo de todo el perfil, o, (c) cuando se trate de considerar por separado los estratos no cohesivos y los cohesivos del perfil, para los estratos de suelos no cohesivos se determinará el número medio de golpes del ensayo de penetración estándar, $\bar{N}_{ch}$, en golpes/pie, y para los cohesivos la resistencia media al corte obtenida del ensayo para determinar su resistencia no drenada, $\bar{s}_u$, en kPa. Además se emplean el Índice de Plasticidad (IP), y el contenido de agua en porcentaje, w.

El



tipo de perfil de suelo determinado en el estudio de suelos es el E con las siguientes características:

E	Perfil que cumpla el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	180 m/s > $\overline{v}_s$
	perfil que contiene un espesor total **H** mayor de 3 m de arcillas blandas	**IP** > 20 **w** ≥ 40% 50 kPa (≈0.50 kgf/cm²) > $\overline{s}_u$



Nombre Departamento	Código Municipio	Nombre Municipio	Nombre Centro Poblado	Aa	Av	Zona Amenaza Sísmica	Ae	Ad	Longitud	Latitud
CÓRDOBA	23675	SAN BERNARDO DEL VIENTO	SAN BERNARDO DEL VIENTO	0,1	0,15	Intermedia	0,05	0,03	-75,95404449	9,35387799

A.2.5 — COEFICIENTE DE IMPORTANCIA

En esta sección se definen los grupos de tipo de uso y los valores del coeficiente de importancia.

A.2.5.1 — GRUPOS DE USO — Todas las edificaciones deben clasificarse dentro de uno de los siguientes Grupos de Uso:

A.2.5.1.4 — *Grupo* I — *Estructuras de ocupación normal* — Todas la edificaciones cubiertas por el alcance de este Reglamento, pero que no se han incluido en los Grupos **II**, **III** y **IV**.

El coeficiente de importancia para el uso de grupo II es de: 1.10



A.2.5.2 — COEFICIENTE DE IMPORTANCIA — El Coeficiente de Importancia, $\mathbf{I}$, modifica el espectro, y con ello las fuerzas de diseño, de acuerdo con el grupo de uso a que esté asignada la edificación para tomar en cuenta que para edificaciones de los grupos **II**, **III** y **IV** deben considerarse valores de aceleración con una probabilidad menor de ser excedidos que aquella del diez por ciento en un lapso de cincuenta años considerada en el numeral A.2.2.1. Los valores de $\mathbf{I}$ se dan en la tabla A.2.5-1.

Tabla A.2.5-1
Valores del coeficiente de importancia, $\mathbf{I}$

Grupo de Uso	Coeficiente de Importancia, $\mathbf{I}$
IV	1.50
III	1.25
II	1.10
I	1.00

A.2.6 — ESPECTRO DE DISEÑO

A.2.6.1 — *Espectro de aceleraciones* — La forma del espectro elástico de aceleraciones, S_a expresada como fracción de la gravedad, para un coeficiente de cinco por ciento (5%) del amortiguamiento crítico, que se debe utilizar en el diseño, se da en la figura A.2.6-1 y se define por medio de la ecuación A.2.6-1, con las limitaciones dadas en A.2.6.1.1 a A.2.6.1.3.

$$S_a = \frac{1.2\,A_V F_V I}{T} \qquad \textbf{(A.2.6-1)}$$

A.2.6.1.1 — Para períodos de vibración menores de T_C, calculado de acuerdo con la ecuación A.2.6-2, el valor de S_a puede limitarse al obtenido de la ecuación A.2.6-3.

$$T_C = 0.48\frac{A_V F_V}{A_a F_a} \qquad \textbf{(A.2.6-2)}$$

y

$$S_a = 2.5 A_a F_a I \qquad \textbf{(A.2.6-3)}$$

A.2.6.1.2 — Para períodos de vibración mayores que T_L, calculado de acuerdo con la ecuación A.2.6-4, el valor de S_a no puede ser menor que el dado por la ecuación A.2.6-5.

$$T_L = 2.4 F_V \qquad \textbf{(A.2.6-4)}$$

y

$$S_a = \frac{1.2 A_V F_V T_L I}{T^2} \qquad \textbf{(A.2.6-5)}$$



A.3.4.2 — MÉTODO DE ANÁLISIS A UTILIZAR — Como mínimo deben emplearse los siguientes métodos de análisis:

A.3.4.2.2 — ***Método del análisis dinámico elástico*** **—** Debe utilizarse el método del análisis dinámico elástico en todas las edificaciones que no estén cubiertas por A.3.4.2.1, incluyendo las siguientes:

- **(a)** Edificaciones de más de 20 niveles o de más de 60 m de altura, exceptuando las edificaciones mencionadas en A.3.4.2.1 (a) y (b),
- **(b)** Edificaciones que tengan irregularidades verticales de los tipos 1aA, 1bA, 2A y 3A, tal como se definen en A.3.3.5,
- **(c)** Edificaciones que tengan irregularidades que no estén descritas en A.3.3.4 y A.3.3.5, exceptuando el caso descrito en A.3.2.4.3,
- **(d)** Edificaciones de más de 5 niveles o de más de 20 m de altura, localizadas en zonas de amenaza sísmica alta, que no tengan el mismo sistema estructural en toda su altura, con la excepción de los prescrito en A.3.2.4.3,
- **(e)** Estructuras, regulares o irregulares, localizadas en sitios que tengan un perfil de suelo D, E o F y que tengan un período mayor de $2T_C$. En este caso el análisis debe incluir los efectos de interacción suelo-estructura, tal como los prescribe el Capítulo A.7, cuando se realice un análisis de la estructura suponiéndola empotrada en su base.

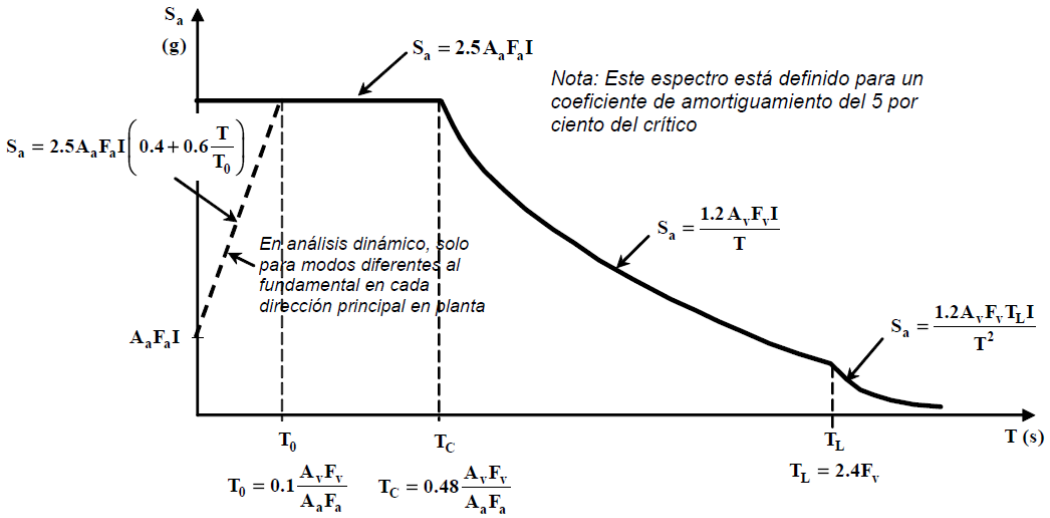


Figura A.2.6-1 — Espectro Elástico de Aceleraciones de Diseño como fracción de g

PROYECTO: PLATAFORMA MIRADOR
LOCALIZACION: SECTOR LA PLAYITA – SAN BERNARDO DEL VIENTO
CALCULO: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
FECHA: NOVIEMBRE DE 2020



ANALISIS SISMICO

ESPECTROS DE DISEÑO SÍSMICO:

AIS-180 | CCP | NSR-10

Datos de ubicación:

Departamento: CORDOBA
Municipio: SAN BERNARDO DEL
Longitud: -75.97885
Latitud: 9.32968

Parámetros del espectro:

Aa: 0.100 Fa: 2.500
Av: 0.150 Fv: 3.350
Ae: 0.050 T0: 0.201
Ad: 0.030 TC: 0.965
I: 1.10 TL: 8.040

Seleccione un perfil de suelo:
Tipo de perfil: E

Seleccione un coef. de importancia:
Grupo de uso: II

Ordenadas espectrales:

Te Inicial: 0.000 seg
Te Final: 5.000 seg
Intervalo: 0.100 seg
EDS para análisis dinámico: (•) SI ( ) NO

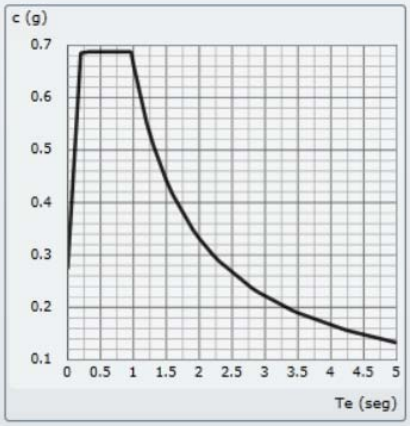
Espectro de diseño a calcular:

(•) Aceleración
( ) Velocidad
( ) Desplazamiento
( ) Aceleración - Seguridad Limitada
( ) Velocidad - Seguridad Limitada
( ) Desplazamiento - Seguridad Limitada
( ) Aceleración - Umbral de Daño

CALCULAR ESPECTRO

Resultados:

Te (seg)	c (g)
0.0000	2.7500E-01
0.1000	4.8022E-01
0.2000	6.8545E-01
0.2010	6.8750E-01
0.3000	6.8750E-01
0.4000	6.8750E-01



Fuente: AIS

Company: Ingeniero Civil **Engineer:** FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled 9:58:39 p. m. 19/12/2020
File: C:\Users\Usuario\Dropbox\PROY_FREDY_2020\11_NOVIEMBRE\EST_SUELOS-HIDRO-HIDRA-RIESGO-DIS_ESTR_M

S E I S M I C D E S I G N C O D E : COL NSR-10

S E I S M I C B A S E L E V E L : 1

S E I S M I C F O R C E R E S I S T I N G S Y S T E M

System X-Direction: C: Moment Res.Frame
System Y-Direction: C: Moment Res.Frame

Energy dissip capacity: 2: Moderate-DMO

EQUIVALENT STATIC EARTHQUAKE FORCES COL NSR-10

Base Shear

V = Sa W
Sa = 1.2 Av Fv I/ T, Sa = 1.2 Av Fv Tl/T² for T >Tl
Sa = 2.5 Aa Fa I for T<Tc, where Tc = 0.48 AvFv/AaFa

S E I S M I C P A R A M E T E R S

Eff. peak acceleration & veloc., Aa = .10 Av = 015

Region:	10	9	8	7	6	5	4	3	2	1
Aa or Av	0.50	0.45	0.40	0.35	0.30	0.25	0.20	0.15	0.10	0.05

LOCATION	Aa	Av	Menace
Barranquilla, Cartagena, San Andres, Valledupar	0.10	0.10	Low
Bogota, Medellin	0.15	0.20	Interm
Armenia, Bucaramanga, Cali, Manizalez, Pereira	0.25	0.25	High
Cucuta, Villavicencio	0.35	0.30	High
Quibdo	0.35	0.35	High

Importance coefficient, I ..... = 1.1

GROUP	COEFFICIENT
IV - Essential facilities	1.50
III- Public assistance facilities	1.25
II - Especial occupancy buildings	1.10
I - Normal occupancy buildings	1.00

Site profile type, S ..... = E

TYPE	SOIL PROFILE TYPE	Shear Wave Velocity
A	Hard Rock	> 1500 m/s
B	Rock	1500 - 760 m/s
C	Very Dense Soil & Soft Rock	760 - 360 m/s
D	Stiff Soil Profile	360 - 180 m/s
E	Soft Soil Profile	< 180 m/s
F	Soils requiring site-specific evaluations	

	X-direction	Y-direction
Seismic Force-resisting system	= C: Moment	C: Moment
Energy Dissipation Coefficient, Ro =	5	5
T = 0.1 N ..... =	.1	.1
Ta = Ct (Hn)^x ..... =	0.047 H^0.9	0.047 H^0.9
=	.13	.13
*Tmax: 1.7 Ta ..... =	.22	.22

*Tmax = Cu Ta
Cu = 1.75 - 1.2 Av Fv >= 1.2

Fundamental period, T ..... = .13 .13

DESIGN SPECTRAL RESPONSE ACCELERATION PARAMETERS

	Short Periods	Long Periods
Effect. peak acceleration & velc.,	Aa = 0.10	Av =15.00
Site coefficients (Tables below),	Fa = 2.50	Fv = 2.40

Design response parameters, Aa Fa = 0.25 Av Fv= 36.00

Long-period transition period, Tl sec = 5.76 (2.4 Fv)

Site Coefficient Fa

Site Class	Aa<=0.1	Aa=0.2	Aa=0.3	Aa=0.4	Ss>=0.5
A	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
B	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
C	1.2	1.2	1.1	1.0	1.0
D	1.6	1.4	1.2	1.1	1.0
E	2.5	1.7	1.2	0.9	0.9
F	a	a	a	a	a

Site Coefficient Fv

Site Class	Av<=0.1	Av=0.2	Av=0.3	Av=0.4	Av>=0.5
A	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
B	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
C	1.7	1.6	1.5	1.4	1.3
D	2.4	2.0	1.8	1.6	1.5
E	3.5	3.2	2.8	2.4	2.4
F	a	a	a	a	a

a: Site-specific geotechnical investigation required

Reduction in R for Irregularity and Lack of Redundancy:

PLAN IRREGULARITIES			ELEVATION IRREGULARITIES		
Type	Description	Øp	Type	Description	Øa
1aP	Torsional	0.9	1aA	Flexible	0.9
1bP	Torsional Extrme	0.8	1bA	Flexible Extrme	0.8
2P	Reentrant corners	0.9	2A	Mass	0.9
3P	Diaph. discontin.	0.9	3A	Geometrical	0.9
4P	Plane shifting	0.8	4A	Plane shifting	0.8
5P	Unparallel grid	0.9	5aA	Weak Story	0.9
			5bA	Weak Story Extr	0.8

NOTE: EngSolutions RCB assumes irregular but redundant building.
For regular buildings make (Øp . Øa)= 1.0

	X - D I R E C T I O N	Y - D I R E C T I O N
Reduct. factor, (Øp.Øa) =	1	1

Redundancy factor, Ør = 1 1

R = (Øp Øa) Ør Ro

T O T A L B A S E S H E A R

Building Weight, W, (ton) = 156.26

Peak Acceleration Coeffi., Fa Aa = .25
Peak Velocity coefficient, Fv Av = 36
Transition period, Tc . . . . . = 69.12
Importance factor, I . . . . . = 1.1
Site class, S . . . . . = E

	X-direction	Y-direction
Energ-disspat coeff, R =	5	5
Period, T, (sec) . . . =	.13	.13
1.2 Av Fv I / T =	365.538	365.538
2.5 Aa Fa I =	.688	.688
Sa =	.688	.688

Total Base Shear, V, (ton) = 107.43 107.43

A C C I D E N T A L T O R S I O N

	X-direction	Y-direction
Accidental eccentricity as a percentage of building dimension, (%)=	5	5

A C C I D E N T A L E C C E N T R I C I T Y:

Level	X - D I R E C T I O N (EQY)			Y - D I R E C T I O N (EQX)		
	$\delta\varepsilon^{xo}$ (m)	Ax -	$\delta\varepsilon^{x}$ (m)	$\delta\varepsilon^{yo}$ (m)	Ax -	$\delta\varepsilon^{y}$ (m)
2	1.48	1.00	1.48	0.38	1.00	0.38

Ax: Amplification factor for accidental eccentricity

EQY: Envelope (1) $E^x = \varepsilon^x$
(2) $E^x = \varepsilon^x + \delta\varepsilon^x$
(3) $E^x = \varepsilon^x - \delta\varepsilon^x$

EQX: Envelope (1) $E^y = \varepsilon^y$
(2) $E^y = \varepsilon^y + \delta\varepsilon^y$
(3) $E^y = \varepsilon^y - \delta\varepsilon^y$

D E S I G N E C C E N T R I C I T Y : $E = \varepsilon + \delta\varepsilon$

Level	X - D I R E C T I O N (EQY)				Y - D I R E C T I O N (EQX)			
	Center Mass CMx	Inherent Eccent. ε^{x*}	Accident. Eccent. $\delta\varepsilon^x$	Design Eccent. E^x	Center Mass CMy	Inherent Eccent. ε^{y*}	Accident. Eccent. $\delta\varepsilon^y$	Design Eccent. E^y
2	14.78	14.78	1.48	16.266	3.46	3.46	0.38	3.8484

Note: * Inherent eccentricity: ε^x = CMx - CRx and ε^y = CMy - CRy
All values are in meters

D E S I G N E C C E N T R I C I T Y : $E = \varepsilon - \delta\varepsilon$

Level	X - D I R E C T I O N (EQY)				Y - D I R E C T I O N (EQX)			
	Center Mass CMx	Inherent Eccent. ε^{x*}	Accident. Eccent. $\delta\varepsilon^x$	Design Eccent. E^x	Center Mass CMy	Inherent Eccent. ε^{y*}	Accident. Eccent. $\delta\varepsilon^y$	Design Eccent. E^y
2	14.78	14.78	1.48	13.300	3.46	3.46	0.38	3.0808

Note: * Inherent eccentricity: ε^x = CMx - CRx and ε^y = CMy - CRy
All values are in meters

Company: Ingeniero Civil Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled 9:58:39 p. m. 19/12/2020

Equivalent Forces

$$Fi = (Wi\ Hi^n / \Sigma Wj\ Hj^n)\ V$$
$$V = \Sigma Fi$$
$$V = Sa\ W$$

E Q U I V A L E N T F O R C E S: X - D I R E C T I O N (EQUAKE X)

Floor i -	Height Hi (m)	Weigth Wi (ton)	Wi Hi^n / ΣWj Hj^n	Force Fi (ton)	Shear Vi (ton)	Torsion Ti=Fi(εy-εy) (ton-m)
2	3.00	156.2	1.000	107.43	107.43	41.311
Σ		156.26		107.43		

n = 1

E Q U I V A L E N T F O R C E S: Y - D I R E C T I O N (EQUAKE Y)

Floor i -	Height Hi (m)	Weigth Wi (ton)	Wi Hi^n / ΣWj Hj^n	Force Fi (ton)	Shear Vi (ton)	Torsion Ti=Fi(εx-ex) (ton-m)
2	3.00	156.2	1.000	107.43	107.43	159.11
Σ		156.26		107.43		

n = 1

ACCELERATIONS ON NON-STRUCTURAL ELEMENTS- NSR-10

F L O O R A C C E L E R A T I O N S

Level	hx	hx/heq	ax
2	3.00	1.33	0.917

Seismic base level . . . . . = 1
Height above seismic base, hn . . . . . = 3.00 m
Equivalent height, heq = 0.75 hn . . . . . = 2.25 m
Ground acceleration, As = Aa Fa I . . . . . = 0.275
Spectral acceleration, Sa . . . . . = 0.688

$ax = Sa\ hx/heq$ for hx > heq
$ax = As + (Sa - As)\ hx/heq$ for hx < heq

Force on structural non-seismic element : $Fp = ax\ Wp / Ro$
Force on nonstructural element : $Fp = ax\ ap\ Wp / Rp$ > $0.5\ Aa\ I\ Wp$

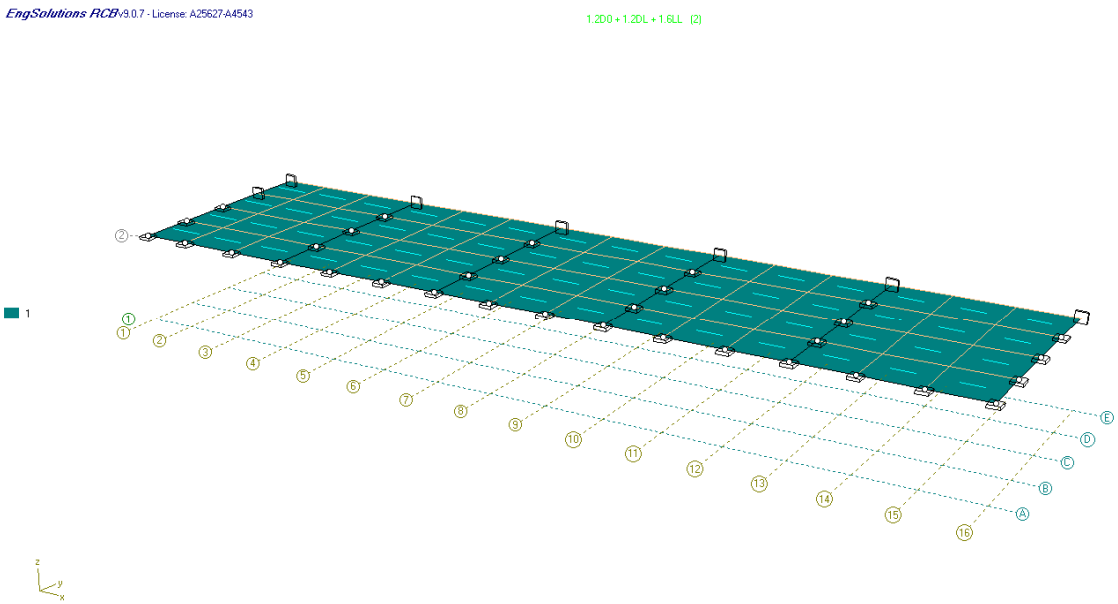
ap : component amplification factor

PROYECTO: PLATAFORMA MIRADOR
LOCALIZACION: SECTOR LA PLAYITA – SAN BERNARDO DEL VIENTO
CALCULO: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
FECHA: NOVIEMBRE DE 2020



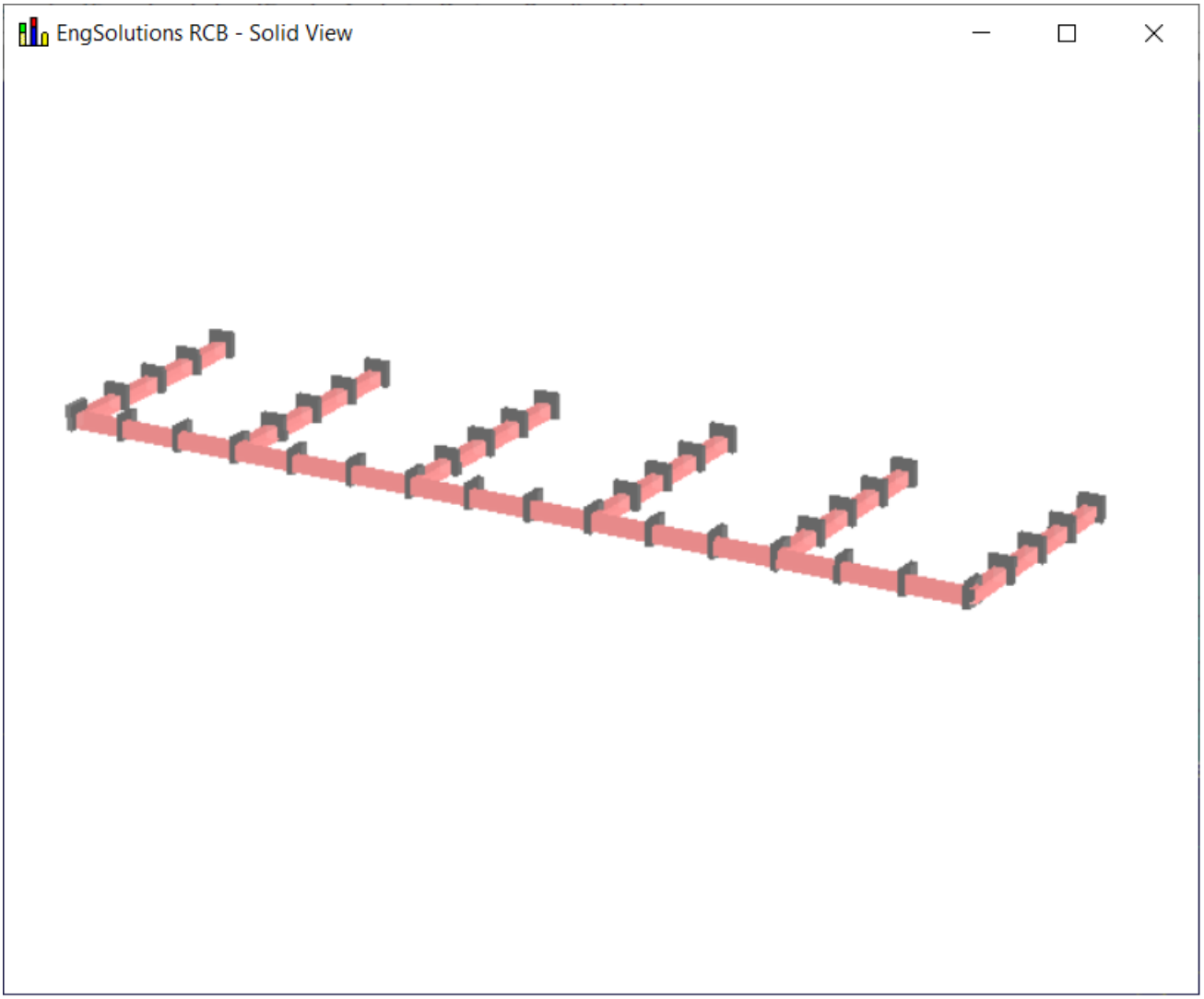
ANALISIS DEL MODELO ESTRUCTURAL

MODELO PLATAFORMA EMBARCADERO



PROYECTO: PLATAFORMA MIRADOR
LOCALIZACION: SECTOR LA PLAYITA – SAN BERNARDO DEL VIENTO
CALCULO: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
FECHA: NOVIEMBRE DE 2020





Calle 58 No 12-50 Tel:7818858 Celular 3135454695 Montería Email: focasoft@hotmail.com

Company: Ingeniero Civil Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled 10:00:15 p. m. 19/12/2020
File: C:\Users\Usuario\Dropbox\PROY_FREDY_2020\11_NOVIEMBRE\EST_SUELOS-HIDRO-HIDRA-RIESGO-DIS_ESTR_M

GENERAL INPUT DATA

Structure type: Three-Dimensional Frame Structure
Number of Floor Grids . . . . = 1
Building total length . . . . = 29.6 m
Building total width . . . . . = 7.7 m

STORY INFORMATION

Number of Stories . . . . = 1
Total Frame Height . . . . = 3 m

Floor	Story Height	Grid No
1	3.00	1
2	-	1

* Story Height in (m)

STRUCTURAL GRID INFORMATION

GRID No 1

Grid Point	X	Y
A-1	0.00	0.00
B-1	0.00	1.93
C-1	0.00	3.86
D-1	0.00	5.79
E-1	0.00	7.70
A-2	1.60	0.00
B-2	1.60	1.93
C-2	1.60	3.86
D-2	1.60	5.79
E-2	1.60	7.70
A-3	3.60	0.00
B-3	3.60	1.93
C-3	3.60	3.86
D-3	3.60	5.79
E-3	3.60	7.70
A-4	5.60	0.00
B-4	5.60	1.93
C-4	5.60	3.86
D-4	5.60	5.79
E-4	5.60	7.70
A-5	7.60	0.00
B-5	7.60	1.93
C-5	7.60	3.86
D-5	7.60	5.79
E-5	7.60	7.70
A-6	9.60	0.00
B-6	9.60	1.93
C-6	9.60	3.86
D-6	9.60	5.79
E-6	9.60	7.70
A-7	11.60	0.00
B-7	11.60	1.93
C-7	11.60	3.86
D-7	11.60	5.79
E-7	11.60	7.70
A-8	13.60	0.00
B-8	13.60	1.93
C-8	13.60	3.86
D-8	13.60	5.79
E-8	13.60	7.70
A-9	15.60	0.00
B-9	15.60	1.93
C-9	15.60	3.86
D-9	15.60	5.79
E-9	15.60	7.70
A-10	17.60	0.00
B-10	17.60	1.93
C-10	17.60	3.86
D-10	17.60	5.79
E-10	17.60	7.70
A-11	19.60	0.00
B-11	19.60	1.93
C-11	19.60	3.86
D-11	19.60	5.79
E-11	19.60	7.70
A-12	21.60	0.00
B-12	21.60	1.93
C-12	21.60	3.86
D-12	21.60	5.79

Grid Point	X	Y
E-12	21.60	7.70
A-13	23.60	0.00
B-13	23.60	1.93
C-13	23.60	3.86
D-13	23.60	5.79
E-13	23.60	7.70
A-14	25.60	0.00
B-14	25.60	1.93
C-14	25.60	3.86
D-14	25.60	5.79
E-14	25.60	7.70
A-15	27.60	0.00
B-15	27.60	1.93
C-15	27.60	3.86
D-15	27.60	5.79
E-15	27.60	7.70
A-16	29.60	0.00
B-16	29.60	1.93
C-16	29.60	3.86
D-16	29.60	5.79
E-16	29.60	7.70

* Coordinates X & Y are in (m)

NODE DATA

Axis	Floor	X	Y	Z	Axis	Floor	X	Y	Z
A-1	2	0.00	0.00	3.00	B-1	2	0.00	1.93	3.00
C-1	2	0.00	3.86	3.00	D-1	2	0.00	5.79	3.00
E-1	2	0.00	7.70	3.00	A-2	2	1.60	0.00	3.00
A-3	2	3.60	0.00	3.00	A-4	2	5.60	0.00	3.00
B-4	2	5.60	1.93	3.00	C-4	2	5.60	3.86	3.00
D-4	2	5.60	5.79	3.00	E-4	2	5.60	7.70	3.00
A-5	2	7.60	0.00	3.00	A-6	2	9.60	0.00	3.00
A-7	2	11.60	0.00	3.00	B-7	2	11.60	1.93	3.00
C-7	2	11.60	3.86	3.00	D-7	2	11.60	5.79	3.00
E-7	2	11.60	7.70	3.00	A-8	2	13.60	0.00	3.00
A-9	2	15.60	0.00	3.00	A-10	2	17.60	0.00	3.00
B-10	2	17.60	1.93	3.00	C-10	2	17.60	3.86	3.00
D-10	2	17.60	5.79	3.00	E-10	2	17.60	7.70	3.00
A-11	2	19.60	0.00	3.00	A-12	2	21.60	0.00	3.00
A-13	2	23.60	0.00	3.00	B-13	2	23.60	1.93	3.00
C-13	2	23.60	3.86	3.00	D-13	2	23.60	5.79	3.00
E-13	2	23.60	7.70	3.00	A-14	2	25.60	0.00	3.00
A-15	2	27.60	0.00	3.00	A-16	2	29.60	0.00	3.00
B-16	2	29.60	1.93	3.00	C-16	2	29.60	3.86	3.00
D-16	2	29.60	5.79	3.00	E-16	2	29.60	7.70	3.00

MATERIALS

Number of materials = 1

REINFORCED CONCRETE

Mat	Name	f'c Kg/cm2	fy Kg/cm2	fys1 Kg/cm2	fys2 Kg/cm2	E Kg/cm2	G Kg/cm2	w Kg/m3
1	RConcrete1	210	4200	4200	4200	218540	87430	2400.0

f'c: Compressive strength of concrete
fy: Yield strength of longitudinal reinforcement
fys1: Yiel strength of shear reinforcement, bar sizes <= 3/8"
fys2: Yiel strength of shear reinforcement, bar sizes > 3/8"

MEMBER DATA

Total number of members..... = 39
Number of columns..... = 0
Number of beams ..... = 39
Number of braces ..... = 0

BEAM SECTIONS

Number of prismatic sections = 1

Sec	Name	Shape	b (cm)	h (cm)	tw (cm)	tf (cm)	P1 (cm)	P2 (cm)	A (cm2)	I2 (cm4)	I3 (cm4)	J (cm4)
1	V40x45	Rectang	40.00	45.00	-	-	-	-	1800.0	303750	240000	422400

BEAMS

Beam	Floor	L (m)	Lu (m)	a (m)	c (m)	Sec -	Mat -	System -
A(1-2)	2	1.60	1.60	0.00	0.00	1	1	G&L
A(2-3)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(3-4)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(4-5)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(5-6)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(6-7)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(7-8)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(8-9)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(9-10)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(10-11)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(11-12)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(12-13)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(13-14)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(14-15)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
A(15-16)	2	2.00	2.00	0.00	0.00	1	1	G&L
1(A-B)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
1(B-C)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
1(C-D)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
1(D-E)	2	1.91	1.91	0.00	0.00	1	1	G&L
4(A-B)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
4(B-C)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
4(C-D)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
4(D-E)	2	1.91	1.91	0.00	0.00	1	1	G&L
7(A-B)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
7(B-C)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
7(C-D)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
7(D-E)	2	1.91	1.91	0.00	0.00	1	1	G&L
10(A-B)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
10(B-C)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
10(C-D)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
10(D-E)	2	1.91	1.91	0.00	0.00	1	1	G&L
13(A-B)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
13(B-C)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
13(C-D)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
13(D-E)	2	1.91	1.91	0.00	0.00	1	1	G&L
16(A-B)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
16(B-C)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
16(C-D)	2	1.93	1.93	0.00	0.00	1	1	G&L
16(D-E)	2	1.91	1.91	0.00	0.00	1	1	G&L

SLAB PROPERTIES AND FLOOR LOAD DATA

Number of slab sections = 1

Floor Type:

1: One-way joist slab
2: One-way flat slab
3: Two-way joist slab
4: Two-way flat slab
5: One-way deck on secondary beams

No	Name	Type	tv (cm)	γ (Kg/m3)	Sup.DL (Kg/m2)	LL1 (Kg/m2)	LL2 (Kg/m2)	h (cm)	hf (cm)	bw (cm)	S (cm)
1	Slab type 1	1	12.58	2400.0	240.00	500.00	0.00	37.00	8.00	15.00	95.00

GROUND SUPPORT DATA

Total number of ground supports = 40

K = Spring constant(ton/cm)

Characteristics for All Degrees of Freedom
Value = K Dash = free C = constrained

Support	Floor	Type	Ux	Uy	Uz	TetX	TetY	TetZ
A-1	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
B-1	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
C-1	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
D-1	2	Fixed	C	C	C	C	C	C
E-1	2	Fixed	C	C	C	C	C	C
A-2	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-3	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-4	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
B-4	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
C-4	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
D-4	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
E-4	2	Fixed	C	C	C	C	C	C
A-5	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-6	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-7	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
B-7	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
C-7	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
D-7	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
E-7	2	Fixed	C	C	C	C	C	C
A-8	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-9	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-10	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
B-10	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
C-10	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
D-10	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
E-10	2	Fixed	C	C	C	C	C	C
A-11	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-12	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-13	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
B-13	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
C-13	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
D-13	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
E-13	2	Fixed	C	C	C	C	C	C
A-14	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-15	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
A-16	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
B-16	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
C-16	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
D-16	2	Hinge	C	C	C	-	-	C
E-16	2	Fixed	C	C	C	C	C	C

SUMMARY OF TOTAL FLOOR LOADS

LOAD CASE 1 : SELFW (D0)

	Force (ton)			Moment (ton-m)		
Floor	Px	Py	Pz	Mx	My	Mz
2	0.00	0.00	32.75	0.0	0.0	0.0
1	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
Total	0.00	0.00	32.75	0.0	0.0	0.0

LOAD CASE 2 : DEAD (DL)

	Force (ton)			Moment (ton-m)		
Floor	Px	Py	Pz	Mx	My	Mz
2	0.00	0.00	123.51	0.0	0.0	0.0
1	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
Total	0.00	0.00	123.51	0.0	0.0	0.0

LOAD CASE 3 : LIVE (LL)

Floor	Force (ton) Px	Py	Pz	Moment (ton-m) Mx	My	Mz
2	0.00	0.00	113.95	0.0	0.0	0.0
1	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
Total	0.00	0.00	113.95	0.0	0.0	0.0

LOAD CASE 4 : EQUAKE X (EQX) - TYPE : EQUIVALENT STATIC

Floor	Force (ton) Px	Py	Pz	Acc. Tors. Mom. (ton-m) Mx	My	Mz
2	107.43	0.00	0.00	0.0	0.0	41.3
1	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
Total	107.43	0.00	0.00	0.0	0.0	41.3

LOAD CASE 5 : EQUAKE Y (EQY) - TYPE : EQUIVALENT STATIC

Floor	Force (ton) Px	Py	Pz	Acc. Tors. Mom. (ton-m) Mx	My	Mz
2	0.00	107.43	0.00	0.0	0.0	159.1
1	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
Total	0.00	107.43	0.00	0.0	0.0	159.1

L O A D S

Total number of load cases = 5

LOAD CASE 1 : SELFW (D0)

Number of nodal loads .... = 0
Number of column loads ... = 0
Number of beam loads ..... = 39

Beam Loads (D0)

Class = F: Force M: Moment
System = L: Local Force/Moment referred to local coordinates (1, 2, 3)
G: Global Force/Moment referred to global coordinates (X, Y, Z)
Axis = (1, 2, 3) if System = L, or (X, Y, Z) if System = G
Units = Distributed Force: (ton/m), Distributed Moment: (ton-m/m)
Concentrated Force: (ton), Concentrated Moment: (ton-m)

Beam	Floor	Distributed Force/Moment Class	Sys	Axis	A/L	B/L	Wi	Wj	Concentrated Force/Moment Class	Sys	A/L	P1\Px	P2\Py	P3\Pz
A(1-2)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(2-3)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(3-4)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(4-5)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(5-6)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(6-7)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(7-8)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(8-9)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(9-10)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(10-11)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(11-12)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(12-13)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(13-14)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(14-15)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(15-16)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
1(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
1(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
1(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
1(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-

Beam	Floor	Class	Sys	Axis	A/L	B/L	Wi	Wj	Class	Sys	A/L	P1\Px	P2\Py	P3\Pz
4(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
4(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
4(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
4(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
7(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
7(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
7(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
7(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
10(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
10(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
10(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
10(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
13(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
13(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
13(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
13(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
16(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
16(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
16(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
16(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-

LOAD CASE 2 : DEAD (DL)

Number of nodal loads .... = 0
Number of column loads ... = 0
Number of beam loads ..... = 39

Beam Loads (DL)

Class = F: Force M: Moment
System = L: Local Force/Moment referred to local coordinates (1, 2, 3)
G: Global Force/Moment referred to global coordinates (X, Y, Z)
Axis = (1, 2, 3) if System = L, or (X, Y, Z) if System = G
Units = Distributed Force: (ton/m), Distributed Moment: (ton-m/m)
Concentrated Force: (ton), Concentrated Moment: (ton-m)

		Distributed Force/Moment							Concentrated Force/Moment					
Beam	Floor	Class	Sys	Axis	A/L	B/L	Wi	Wj	Class	Sys	A/L	P1\Px	P2\Py	P3\Pz
A(1-2)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.3	0.3	-	-	-	-	-	-
A(2-3)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(3-4)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(4-5)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(5-6)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(6-7)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(7-8)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(8-9)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(9-10)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(10-11)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(11-12)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(12-13)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(13-14)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(14-15)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(15-16)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
1(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.1	1.1	-	-	-	-	-	-
1(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.5	1.5	-	-	-	-	-	-
1(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.5	1.5	-	-	-	-	-	-
1(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.5	1.5	-	-	-	-	-	-
4(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	2.0	2.0	-	-	-	-	-	-
4(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.1	3.1	-	-	-	-	-	-
4(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.1	3.1	-	-	-	-	-	-
4(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.1	3.1	-	-	-	-	-	-
7(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	2.0	2.0	-	-	-	-	-	-
7(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
7(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
7(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
10(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	2.0	2.0	-	-	-	-	-	-
10(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
10(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
10(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
13(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	2.0	2.0	-	-	-	-	-	-
13(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
13(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
13(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.3	3.3	-	-	-	-	-	-
16(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.0	1.0	-	-	-	-	-	-
16(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.6	1.6	-	-	-	-	-	-
16(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.6	1.6	-	-	-	-	-	-
16(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.6	1.6	-	-	-	-	-	-

LOAD CASE 3 : LIVE (LL)

Number of nodal loads .... = 0
Number of column loads ... = 0
Number of beam loads ..... = 39

Beam Loads (LL)

Class = F: Force M: Moment
System = L: Local Force/Moment referred to local coordinates (1, 2, 3)
G: Global Force/Moment referred to global coordinates (X, Y, Z)
Axis = (1, 2, 3) if System = L, or (X, Y, Z) if System = G
Units = Distributed Force: (ton/m), Distributed Moment: (ton-m/m)
Concentrated Force: (ton), Concentrated Moment: (ton-m)

		Distributed Force/Moment							Concentrated Force/Moment					
Beam	Floor	Class	Sys	Axis	A/L	B/L	Wi	Wj	Class	Sys	A/L	P1\Px	P2\Py	P3\Pz
A(1-2)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.2	0.2	-	-	-	-	-	-
A(2-3)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(3-4)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(4-5)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(5-6)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(6-7)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(7-8)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(8-9)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(9-10)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(10-11)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(11-12)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(12-13)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(13-14)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(14-15)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
A(15-16)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.4	0.4	-	-	-	-	-	-
1(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.0	1.0	-	-	-	-	-	-
1(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.4	1.4	-	-	-	-	-	-
1(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.4	1.4	-	-	-	-	-	-
1(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.4	1.4	-	-	-	-	-	-
4(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.8	1.8	-	-	-	-	-	-
4(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	2.9	2.9	-	-	-	-	-	-
4(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	2.9	2.9	-	-	-	-	-	-
4(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	2.9	2.9	-	-	-	-	-	-
7(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.9	1.9	-	-	-	-	-	-
7(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
7(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
7(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
10(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.9	1.9	-	-	-	-	-	-
10(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
10(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
10(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
13(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.9	1.9	-	-	-	-	-	-
13(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
13(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
13(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	3.0	3.0	-	-	-	-	-	-
16(A-B)	2	F	G	Z	0.00	1.00	0.9	0.9	-	-	-	-	-	-
16(B-C)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.5	1.5	-	-	-	-	-	-
16(C-D)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.5	1.5	-	-	-	-	-	-
16(D-E)	2	F	G	Z	0.00	1.00	1.5	1.5	-	-	-	-	-	-

LOAD CASE 4 : EQUAKE X (EQX) - TYPE : EQUIVALENT STATIC

Number of nodal loads .... = 40
Number of column loads ... = 0
Number of beam loads ..... = 0

Nodal Loads (EQX)

		Force (ton)			Moment (ton-m)		
Axis	Floor	Px	Py	Pz	Mx	My	Mz
A-1	2	1.37	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
B-1	2	2.29	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
C-1	2	2.60	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
D-1	2	2.59	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
E-1	2	1.29	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-2	2	0.95	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-3	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-4	2	2.72	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
B-4	2	3.95	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
C-4	2	4.73	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
D-4	2	4.70	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0

Axis	Floor	Px	Py	Pz	Mx	My	Mz
E-4	2	2.34	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-5	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-6	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-7	2	2.77	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
B-7	2	4.08	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
C-7	2	4.89	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
D-7	2	4.86	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
E-7	2	2.42	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-8	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-9	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-10	2	2.77	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
B-10	2	4.08	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
C-10	2	4.89	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
D-10	2	4.86	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
E-10	2	2.42	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-11	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-12	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-13	2	2.77	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
B-13	2	4.08	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
C-13	2	4.89	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
D-13	2	4.86	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
E-13	2	2.42	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-14	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-15	2	1.13	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
A-16	2	1.53	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
B-16	2	2.33	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
C-16	2	2.73	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
D-16	2	2.72	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0
E-16	2	1.35	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0

LOAD CASE 5 : EQUAKE Y (EQY) - TYPE : EQUIVALENT STATIC

Number of nodal loads .... = 40
Number of column loads ... = 0
Number of beam loads ..... = 0

Nodal Loads (EQY)

		Force (ton)			Moment (ton-m)		
Axis	Floor	Px	Py	Pz	Mx	My	Mz
A-1	2	0.00	1.37	0.00	0.0	0.0	0.0
B-1	2	0.00	2.29	0.00	0.0	0.0	0.0
C-1	2	0.00	2.60	0.00	0.0	0.0	0.0
D-1	2	0.00	2.59	0.00	0.0	0.0	0.0
E-1	2	0.00	1.29	0.00	0.0	0.0	0.0
A-2	2	0.00	0.95	0.00	0.0	0.0	0.0
A-3	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-4	2	0.00	2.72	0.00	0.0	0.0	0.0
B-4	2	0.00	3.95	0.00	0.0	0.0	0.0
C-4	2	0.00	4.73	0.00	0.0	0.0	0.0
D-4	2	0.00	4.70	0.00	0.0	0.0	0.0
E-4	2	0.00	2.34	0.00	0.0	0.0	0.0
A-5	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-6	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-7	2	0.00	2.77	0.00	0.0	0.0	0.0
B-7	2	0.00	4.08	0.00	0.0	0.0	0.0
C-7	2	0.00	4.89	0.00	0.0	0.0	0.0
D-7	2	0.00	4.86	0.00	0.0	0.0	0.0
E-7	2	0.00	2.42	0.00	0.0	0.0	0.0
A-8	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-9	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-10	2	0.00	2.77	0.00	0.0	0.0	0.0
B-10	2	0.00	4.08	0.00	0.0	0.0	0.0
C-10	2	0.00	4.89	0.00	0.0	0.0	0.0
D-10	2	0.00	4.86	0.00	0.0	0.0	0.0
E-10	2	0.00	2.42	0.00	0.0	0.0	0.0
A-11	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-12	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-13	2	0.00	2.77	0.00	0.0	0.0	0.0
B-13	2	0.00	4.08	0.00	0.0	0.0	0.0
C-13	2	0.00	4.89	0.00	0.0	0.0	0.0
D-13	2	0.00	4.86	0.00	0.0	0.0	0.0
E-13	2	0.00	2.42	0.00	0.0	0.0	0.0
A-14	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-15	2	0.00	1.13	0.00	0.0	0.0	0.0
A-16	2	0.00	1.53	0.00	0.0	0.0	0.0
B-16	2	0.00	2.33	0.00	0.0	0.0	0.0
C-16	2	0.00	2.73	0.00	0.0	0.0	0.0
D-16	2	0.00	2.72	0.00	0.0	0.0	0.0
E-16	2	0.00	1.35	0.00	0.0	0.0	0.0

Axis	Floor	Px	Py	Pz	Mx	My	Mz

SUMMARY QUANTITY OF MATERIALS

B E A M S

Item	Section	Material	Length m	Weight/Len ton/m	Total Weight ton
1	V40x45	RConcrete1	75.80	0.432	32.75
			TOTAL =		32.75

S L A B S

Item	Section	Material	Area m²	Weight/Area ton/m²	Total Weight ton
1	Slab type 1	w =2.4	227.92	0.302	68.81
			TOTAL =		68.81

P-DELTA ANALYSIS - SUMMARY MAXIMUM STORY DRIFT RATIO, Δ/h

	Drift-Ratio at CENTER OF MASS			MAXIMUM Corner Story-Drift-Ratio			
Story	DriftX	DriftY	DriftR	DriftX	DriftY	DriftR	Axis
Maxima	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	

DriftX = $(\Delta x/h)max$
DriftY = $(\Delta y/h)max$
DriftR = $([(\Delta x/h)^2 + (\Delta y/h)^2]^{1/2})max$

P-DELTA ANALYSIS - DETAILED MAXIMUM STORY DRIFT RATIO, δ/h

Story	ColAxis	$(\delta x/h)max$	$(\delta y/h)max$	$([(\delta x/h)^2 + (\delta y/h)^2]^{1/2})max$
1T	0			

Note: Drift amplification factor, D: .9090909 in X; .9090909 in Y
MAXIMA DRIFT: $(\delta/h)x$ =0.0000; $(\delta/h)y$ =0.0000; $(\delta/h)r$ =0.0000

P-DELTA ANALYSIS-NODAL DISPLACEMENTS

Location		Load	Displacements (cm)			Rotations (rad)		
Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
A-1	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
B-1	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
C-1	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
D-1	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
E-1	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
A-2	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
A-3	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
A-4	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
B-4	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
C-4	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
D-4	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
E-4	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
A-5	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
A-6	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
A-7	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
B-7	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
C-7	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
D-7	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
E-7	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
A-8	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
A-9	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
A-10	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
B-10	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
C-10	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
D-10	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
E-10	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
A-11	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
A-12	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
A-13	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
B-13	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
C-13	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
D-13	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
E-13	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
A-14	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
A-15	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
A-16	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0001	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
B-16	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000

Axis	Floor	LdComb	Ux	Uy	Uz	θx	θy	θz
C-16	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
D-16	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
E-16	2	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		3	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		4	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		5	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		6	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		7	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		8	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		9	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		11	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		13	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		14	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		15	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		16	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		17	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000
		18	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	.0000	0.0000

P-Delta Analysis- Beam End Forces

Units: ton, ton-m

			END I X/L = 0.0						M2(+)max		END J X/L = 1.0					
Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
A(1-2)	2	1	0.0	0.0	-0.6	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		2	0.0	0.0	-0.7	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.3	0.0	-0.4	0.0
		3	0.0	0.0	-0.5	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		4	0.0	0.0	-0.5	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		5	0.0	0.0	-0.5	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		6	0.0	0.0	-0.5	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		7	0.0	0.0	-0.5	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		8	0.0	0.0	-0.5	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		9	0.0	0.0	-0.5	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		10	0.0	0.0	-0.5	0.0	0.0	0.0	0.2	.35	0.0	0.0	1.0	0.0	-0.3	0.0
		11	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	0.1	.35	0.0	0.0	0.6	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	0.1	.35	0.0	0.0	0.6	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	0.1	.35	0.0	0.0	0.6	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	0.1	.35	0.0	0.0	0.6	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	0.1	.35	0.0	0.0	0.6	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	0.1	.35	0.0	0.0	0.6	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	0.1	.35	0.0	0.0	0.6	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	0.1	.35	0.0	0.0	0.6	0.0	-0.2	0.0

Company: Ingeniero Civil Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled 10:00:16 p. m. 19/12/2020

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
A(2-3)	2	1	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.5	0.0	-0.4	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.3	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
A(3-4)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.1	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(4-5)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(5-6)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(6-7)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0

Company: Ingeniero Civil
Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled
10:00:16 p. m. 19/12/2020

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(7-8)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(8-9)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(9-10)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(10-11)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(11-12)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(12-13)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.3	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.3	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.3	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.3	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.3	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.3	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.3	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.3	0.0
A(13-14)	2	1	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.1	0.0	-0.4	0.0
		2	0.0	0.0	-1.6	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		4	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		5	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		6	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		7	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		8	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		9	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		10	0.0	0.0	-1.2	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.4	0.0
		11	0.0	0.0	-0.8	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		12	0.0	0.0	-0.8	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		13	0.0	0.0	-0.8	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		14	0.0	0.0	-0.8	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		15	0.0	0.0	-0.8	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		16	0.0	0.0	-0.8	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		17	0.0	0.0	-0.8	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
		18	0.0	0.0	-0.8	0.0	-0.3	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.7	0.0	-0.2	0.0
A(14-15)	2	1	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		2	0.0	0.0	-1.5	0.0	-0.5	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		3	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		4	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		5	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		6	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		7	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		8	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		9	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		10	0.0	0.0	-1.1	0.0	-0.4	0.0	0.2	.5	0.0	0.0	1.2	0.0	-0.5	0.0
		11	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		12	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		13	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		14	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		15	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		16	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		17	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
		18	0.0	0.0	-0.7	0.0	-0.2	0.0	0.1	.5	0.0	0.0	0.8	0.0	-0.3	0.0
A(15-16)	2	1	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		2	0.0	0.0	-1.9	0.0	-0.6	0.0	0.5	.6	0.0	0.0	1.2	0.0	0.0	0.0
		3	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		4	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		5	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		6	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		7	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		8	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		9	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		10	0.0	0.0	-1.4	0.0	-0.5	0.0	0.4	.6	0.0	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0
		11	0.0	0.0	-0.9	0.0	-0.3	0.0	0.2	.6	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0
		12	0.0	0.0	-0.9	0.0	-0.3	0.0	0.2	.6	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0
		13	0.0	0.0	-0.9	0.0	-0.3	0.0	0.2	.6	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0
		14	0.0	0.0	-0.9	0.0	-0.3	0.0	0.2	.6	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0

Company: Ingeniero Civil
Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled
10:00:17 p. m. 19/12/2020

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
		15	0.0	0.0	-0.9	0.0	-0.3	0.0	0.2	.6	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0
		16	0.0	0.0	-0.9	0.0	-0.3	0.0	0.2	.6	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0
		17	0.0	0.0	-0.9	0.0	-0.3	0.0	0.2	.6	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0
		18	0.0	0.0	-0.9	0.0	-0.3	0.0	0.2	.6	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0
1(A-B)	2	1	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.5	0.0	-0.9	0.0
		2	0.0	0.0	-2.5	0.0	0.0	0.0	0.9	.4	0.0	0.0	4.0	0.0	-1.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.7	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		4	0.0	0.0	-1.7	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		5	0.0	0.0	-1.7	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		6	0.0	0.0	-1.7	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		7	0.0	0.0	-1.7	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		8	0.0	0.0	-1.7	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		9	0.0	0.0	-1.7	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		10	0.0	0.0	-1.7	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		11	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		12	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		13	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		14	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		15	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		16	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		17	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		18	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
1(B-C)	2	1	0.0	0.0	-2.7	0.0	-0.9	0.0	0.4	.5	0.0	0.0	2.6	0.0	-0.8	0.0
		2	0.0	0.0	-4.5	0.0	-1.5	0.0	0.7	.5	0.0	0.0	4.4	0.0	-1.4	0.0
		3	0.0	0.0	-3.0	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		4	0.0	0.0	-3.0	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		5	0.0	0.0	-3.0	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		6	0.0	0.0	-3.0	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		7	0.0	0.0	-3.0	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		8	0.0	0.0	-3.0	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		9	0.0	0.0	-3.0	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		10	0.0	0.0	-3.0	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		11	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		12	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		13	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		14	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		15	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		16	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		17	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		18	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
1(C-D)	2	1	0.0	0.0	-2.6	0.0	-0.8	0.0	0.4	.5	0.0	0.0	2.7	0.0	-0.9	0.0
		2	0.0	0.0	-4.4	0.0	-1.4	0.0	0.7	.5	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.4	0.0
		3	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.0	0.0	-1.0	0.0
		4	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.0	0.0	-1.0	0.0
		5	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.0	0.0	-1.0	0.0
		6	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.0	0.0	-1.0	0.0
		7	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.0	0.0	-1.0	0.0
		8	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.0	0.0	-1.0	0.0
		9	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.0	0.0	-1.0	0.0
		10	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.0	0.0	-1.0	0.0
		11	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.6	0.0
		12	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.6	0.0
		13	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.6	0.0
		14	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.6	0.0
		15	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.6	0.0
		16	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.6	0.0
		17	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.6	0.0
		18	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.6	0.0
1(D-E)	2	1	0.0	0.0	-2.6	0.0	-0.8	0.0	0.4	.5	0.0	0.0	2.6	0.0	-0.8	0.0
		2	0.0	0.0	-4.4	0.0	-1.4	0.0	0.7	.5	0.0	0.0	4.4	0.0	-1.4	0.0
		3	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		4	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		5	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		6	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		7	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		8	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		9	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		10	0.0	0.0	-2.9	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.9	0.0	-0.9	0.0
		11	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		12	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		13	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		14	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		15	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		16	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		17	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
		18	0.0	0.0	-1.7	0.0	-0.5	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.7	0.0	-0.5	0.0
4(A-B)	2	1	0.0	0.0	-2.4	0.0	0.0	0.0	0.9	.4	0.0	0.0	4.0	0.0	-1.5	0.0
		2	0.0	0.0	-4.2	0.0	0.0	0.0	1.5	.4	0.0	0.0	6.9	0.0	-2.7	0.0
		3	0.0	0.0	-2.7	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.7	0.0
		4	0.0	0.0	-2.7	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.7	0.0
		5	0.0	0.0	-2.7	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.7	0.0
		6	0.0	0.0	-2.7	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.7	0.0

Company: Ingeniero Civil
Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled
10:00:17 p. m. 19/12/2020

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
		7	0.0	0.0	-2.7	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.7	0.0
		8	0.0	0.0	-2.7	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.7	0.0
		9	0.0	0.0	-2.7	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.7	0.0
		10	0.0	0.0	-2.7	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.5	0.0	-1.7	0.0
		11	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
4(B-C)	2	1	0.0	0.0	-4.8	0.0	-1.5	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	4.8	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.5	0.0	-2.7	0.0	1.4	.5	0.0	0.0	8.7	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.7	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.7	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.7	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.7	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.7	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.7	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.7	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.7	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
4(C-D)	2	1	0.0	0.0	-4.8	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	4.8	0.0	-1.5	0.0
		2	0.0	0.0	-8.6	0.0	-2.8	0.0	1.4	.5	0.0	0.0	8.6	0.0	-2.7	0.0
		3	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
4(D-E)	2	1	0.0	0.0	-4.8	0.0	-1.5	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	4.8	0.0	-1.5	0.0
		2	0.0	0.0	-8.5	0.0	-2.7	0.0	1.3	.5	0.0	0.0	8.5	0.0	-2.7	0.0
		3	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.7	0.0
		4	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.7	0.0
		5	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.7	0.0
		6	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.7	0.0
		7	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.7	0.0
		8	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.7	0.0
		9	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.7	0.0
		10	0.0	0.0	-5.5	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.5	0.0	-1.7	0.0
		11	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
7(A-B)	2	1	0.0	0.0	-2.5	0.0	0.0	0.0	0.9	.4	0.0	0.0	4.1	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-4.3	0.0	0.0	0.0	1.6	.4	0.0	0.0	7.2	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0

Company: Ingeniero Civil Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled 10:00:17 p. m. 19/12/2020

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
		18	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
7(B-C)	2	1	0.0	0.0	-5.0	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	5.0	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.8	0.0	-2.8	0.0	1.5	.5	0.0	0.0	9.0	0.0	-2.9	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
7(C-D)	2	1	0.0	0.0	-5.0	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	5.0	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.9	0.0	-2.9	0.0	1.4	.5	0.0	0.0	8.9	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
7(D-E)	2	1	0.0	0.0	-4.9	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	4.9	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.8	0.0	-2.8	0.0	1.4	.5	0.0	0.0	8.8	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
10(A-B)	2	1	0.0	0.0	-2.5	0.0	0.0	0.0	0.9	.4	0.0	0.0	4.1	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-4.3	0.0	0.0	0.0	1.6	.4	0.0	0.0	7.2	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
10(B-C)	2	1	0.0	0.0	-5.0	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	5.0	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.8	0.0	-2.8	0.0	1.5	.5	0.0	0.0	9.0	0.0	-2.9	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0

Company: Ingeniero Civil
Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled
10:00:17 p. m. 19/12/2020

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
10(C-D)	2	1	0.0	0.0	-5.0	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	5.0	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.9	0.0	-2.9	0.0	1.4	.5	0.0	0.0	8.9	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
10(D-E)	2	1	0.0	0.0	-4.9	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	4.9	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.8	0.0	-2.8	0.0	1.4	.5	0.0	0.0	8.8	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
13(A-B)	2	1	0.0	0.0	-2.5	0.0	0.0	0.0	0.9	.4	0.0	0.0	4.1	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-4.3	0.0	0.0	0.0	1.6	.4	0.0	0.0	7.2	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-2.8	0.0	0.0	0.0	1.0	.4	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.7	0.0	-1.0	0.0
13(B-C)	2	1	0.0	0.0	-5.0	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	5.0	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.8	0.0	-2.8	0.0	1.5	.5	0.0	0.0	9.0	0.0	-2.9	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.9	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
13(C-D)	2	1	0.0	0.0	-5.0	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	5.0	0.0	-1.6	0.0

Company: Ingeniero Civil Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled 10:00:17 p. m. 19/12/2020

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
		2	0.0	0.0	-8.9	0.0	-2.9	0.0	1.4	.5	0.0	0.0	8.9	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.9	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.7	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
13(D-E)	2	1	0.0	0.0	-4.9	0.0	-1.6	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	4.9	0.0	-1.6	0.0
		2	0.0	0.0	-8.8	0.0	-2.8	0.0	1.4	.5	0.0	0.0	8.8	0.0	-2.8	0.0
		3	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		4	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		5	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		6	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		7	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		8	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		9	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		10	0.0	0.0	-5.7	0.0	-1.8	0.0	0.9	.5	0.0	0.0	5.6	0.0	-1.8	0.0
		11	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		12	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		13	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		14	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		15	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		16	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		17	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
		18	0.0	0.0	-3.2	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.2	0.0	-1.0	0.0
16(A-B)	2	1	0.0	0.0	-1.5	0.0	0.0	0.0	0.5	.4	0.0	0.0	2.4	0.0	-0.9	0.0
		2	0.0	0.0	-2.4	0.0	0.0	0.0	0.9	.4	0.0	0.0	3.9	0.0	-1.5	0.0
		3	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		4	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		5	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		6	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		7	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		8	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		9	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		10	0.0	0.0	-1.6	0.0	0.0	0.0	0.6	.4	0.0	0.0	2.6	0.0	-1.0	0.0
		11	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		12	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		13	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		14	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		15	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		16	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		17	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
		18	0.0	0.0	-1.0	0.0	0.0	0.0	0.4	.4	0.0	0.0	1.6	0.0	-0.6	0.0
16(B-C)	2	1	0.0	0.0	-2.8	0.0	-0.9	0.0	0.4	.5	0.0	0.0	2.8	0.0	-0.9	0.0
		2	0.0	0.0	-4.7	0.0	-1.5	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.5	0.0
		3	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		4	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		5	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		6	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		7	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		8	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		9	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		10	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		11	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		12	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		13	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		14	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		15	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		16	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		17	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		18	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
16(C-D)	2	1	0.0	0.0	-2.8	0.0	-0.9	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	2.8	0.0	-0.9	0.0
		2	0.0	0.0	-4.7	0.0	-1.5	0.0	0.8	.5	0.0	0.0	4.7	0.0	-1.5	0.0
		3	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		4	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		5	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		6	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		7	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		8	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		9	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		10	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		11	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		12	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0

Beam	Floor	Load	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3	M2	X/L	Axl	Shr2	Shr3	Torque	M2	M3
		13	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		14	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		15	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		16	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		17	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		18	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
16(D-E)	2	1	0.0	0.0	-2.8	0.0	-0.9	0.0	0.4	.5	0.0	0.0	2.7	0.0	-0.9	0.0
		2	0.0	0.0	-4.7	0.0	-1.5	0.0	0.7	.5	0.0	0.0	4.6	0.0	-1.5	0.0
		3	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		4	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		5	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		6	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		7	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		8	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		9	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		10	0.0	0.0	-3.1	0.0	-1.0	0.0	0.5	.5	0.0	0.0	3.1	0.0	-1.0	0.0
		11	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		12	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		13	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		14	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		15	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		16	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		17	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0
		18	0.0	0.0	-1.8	0.0	-0.6	0.0	0.3	.5	0.0	0.0	1.8	0.0	-0.6	0.0

P-Delta Analysis- Support Reactions

Support		Load	Force (ton)			Moment (ton-m)		
Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
A-1	2	1	0.00	0.00	2.12	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.18	0.00	0.00	0.00
		3	1.37	0.41	2.24	0.00	0.00	0.00
		4	-1.37	-0.41	2.24	0.00	0.00	0.00
		5	1.37	-0.41	2.24	0.00	0.00	0.00
		6	-1.37	0.41	2.24	0.00	0.00	0.00
		7	0.41	1.37	2.24	0.00	0.00	0.00
		8	-0.41	-1.37	2.24	0.00	0.00	0.00
		9	-0.41	1.37	2.24	0.00	0.00	0.00
		10	0.41	-1.37	2.24	0.00	0.00	0.00
		11	1.37	0.41	1.36	0.00	0.00	0.00
		12	-1.37	-0.41	1.36	0.00	0.00	0.00
		13	1.37	-0.41	1.36	0.00	0.00	0.00
		14	-1.37	0.41	1.36	0.00	0.00	0.00
		15	0.41	1.37	1.36	0.00	0.00	0.00
		16	-0.41	-1.37	1.36	0.00	0.00	0.00
		17	-0.41	1.37	1.36	0.00	0.00	0.00
		18	0.41	-1.37	1.36	0.00	0.00	0.00
B-1	2	1	0.00	0.00	5.17	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	8.49	0.00	0.00	0.00
		3	2.29	0.69	5.70	0.00	0.00	0.00
		4	-2.29	-0.69	5.70	0.00	0.00	0.00
		5	2.29	-0.69	5.70	0.00	0.00	0.00
		6	-2.29	0.69	5.70	0.00	0.00	0.00
		7	0.69	2.29	5.70	0.00	0.00	0.00
		8	-0.69	-2.29	5.70	0.00	0.00	0.00
		9	-0.69	2.29	5.70	0.00	0.00	0.00
		10	0.69	-2.29	5.70	0.00	0.00	0.00
		11	2.29	0.69	3.32	0.00	0.00	0.00
		12	-2.29	-0.69	3.32	0.00	0.00	0.00
		13	2.29	-0.69	3.32	0.00	0.00	0.00
		14	-2.29	0.69	3.32	0.00	0.00	0.00
		15	0.69	2.29	3.32	0.00	0.00	0.00
		16	-0.69	-2.29	3.32	0.00	0.00	0.00
		17	-0.69	2.29	3.32	0.00	0.00	0.00
		18	0.69	-2.29	3.32	0.00	0.00	0.00
C-1	2	1	0.00	0.00	5.26	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	8.87	0.00	0.00	0.00
		3	2.60	0.78	5.87	0.00	0.00	0.00
		4	-2.60	-0.78	5.87	0.00	0.00	0.00
		5	2.60	-0.78	5.87	0.00	0.00	0.00
		6	-2.60	0.78	5.87	0.00	0.00	0.00
		7	0.78	2.60	5.87	0.00	0.00	0.00
		8	-0.78	-2.60	5.87	0.00	0.00	0.00
		9	-0.78	2.60	5.87	0.00	0.00	0.00
		10	0.78	-2.60	5.87	0.00	0.00	0.00
		11	2.60	0.78	3.38	0.00	0.00	0.00
		12	-2.60	-0.78	3.38	0.00	0.00	0.00
		13	2.60	-0.78	3.38	0.00	0.00	0.00

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		14	-2.60	0.78	3.38	0.00	0.00	0.00
		15	0.78	2.60	3.38	0.00	0.00	0.00
		16	-0.78	-2.60	3.38	0.00	0.00	0.00
		17	-0.78	2.60	3.38	0.00	0.00	0.00
		18	0.78	-2.60	3.38	0.00	0.00	0.00
D-1	2	1	0.00	0.00	5.28	-0.02	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	8.86	-0.03	0.00	0.00
		3	2.59	0.78	5.88	-0.02	0.00	0.00
		4	-2.59	-0.78	5.88	-0.02	0.00	0.00
		5	2.59	-0.78	5.88	-0.02	0.00	0.00
		6	-2.59	0.78	5.88	-0.02	0.00	0.00
		7	0.78	2.59	5.88	-0.02	0.00	0.00
		8	-0.78	-2.59	5.88	-0.02	0.00	0.00
		9	-0.78	2.59	5.88	-0.02	0.00	0.00
		10	0.78	-2.59	5.88	-0.02	0.00	0.00
		11	2.59	0.78	3.39	-0.01	0.00	0.00
		12	-2.59	-0.78	3.39	-0.01	0.00	0.00
		13	2.59	-0.78	3.39	-0.01	0.00	0.00
		14	-2.59	0.78	3.39	-0.01	0.00	0.00
		15	0.78	2.59	3.39	-0.01	0.00	0.00
		16	-0.78	-2.59	3.39	-0.01	0.00	0.00
		17	-0.78	2.59	3.39	-0.01	0.00	0.00
		18	0.78	-2.59	3.39	-0.01	0.00	0.00
E-1	2	1	0.00	0.00	2.62	-0.83	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	4.40	-1.40	0.00	0.00
		3	1.29	0.39	2.92	-0.93	0.00	0.00
		4	-1.29	-0.39	2.92	-0.93	0.00	0.00
		5	1.29	-0.39	2.92	-0.93	0.00	0.00
		6	-1.29	0.39	2.92	-0.93	0.00	0.00
		7	0.39	1.29	2.92	-0.93	0.00	0.00
		8	-0.39	-1.29	2.92	-0.93	0.00	0.00
		9	-0.39	1.29	2.92	-0.93	0.00	0.00
		10	0.39	-1.29	2.92	-0.93	0.00	0.00
		11	1.29	0.39	1.69	-0.54	0.00	0.00
		12	-1.29	-0.39	1.69	-0.54	0.00	0.00
		13	1.29	-0.39	1.69	-0.54	0.00	0.00
		14	-1.29	0.39	1.69	-0.54	0.00	0.00
		15	0.39	1.29	1.69	-0.54	0.00	0.00
		16	-0.39	-1.29	1.69	-0.54	0.00	0.00
		17	-0.39	1.29	1.69	-0.54	0.00	0.00
		18	0.39	-1.29	1.69	-0.54	0.00	0.00
A-2	2	1	0.00	0.00	2.12	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	2.78	0.00	0.00	0.00
		3	0.95	0.28	2.11	0.00	0.00	0.00
		4	-0.95	-0.28	2.11	0.00	0.00	0.00
		5	0.95	-0.28	2.11	0.00	0.00	0.00
		6	-0.95	0.28	2.11	0.00	0.00	0.00
		7	0.28	0.95	2.11	0.00	0.00	0.00
		8	-0.28	-0.95	2.11	0.00	0.00	0.00
		9	-0.28	0.95	2.11	0.00	0.00	0.00
		10	0.28	-0.95	2.11	0.00	0.00	0.00
		11	0.95	0.28	1.36	0.00	0.00	0.00
		12	-0.95	-0.28	1.36	0.00	0.00	0.00
		13	0.95	-0.28	1.36	0.00	0.00	0.00
		14	-0.95	0.28	1.36	0.00	0.00	0.00
		15	0.28	0.95	1.36	0.00	0.00	0.00
		16	-0.28	-0.95	1.36	0.00	0.00	0.00
		17	-0.28	0.95	1.36	0.00	0.00	0.00
		18	0.28	-0.95	1.36	0.00	0.00	0.00
A-3	2	1	0.00	0.00	2.34	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.19	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.38	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.38	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.38	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.38	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.38	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.38	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.38	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.38	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.51	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.51	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.51	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.51	0.00	0.00	0.00
		15	0.34	1.13	1.51	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.51	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.51	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.51	0.00	0.00	0.00
A-4	2	1	0.00	0.00	4.74	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	7.30	0.00	0.00	0.00
		3	2.72	0.82	5.07	0.00	0.00	0.00
		4	-2.72	-0.82	5.07	0.00	0.00	0.00
		5	2.72	-0.82	5.07	0.00	0.00	0.00

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		6	-2.72	0.82	5.07	0.00	0.00	0.00
		7	0.82	2.72	5.07	0.00	0.00	0.00
		8	-0.82	-2.72	5.07	0.00	0.00	0.00
		9	-0.82	2.72	5.07	0.00	0.00	0.00
		10	0.82	-2.72	5.07	0.00	0.00	0.00
		11	2.72	0.82	3.05	0.00	0.00	0.00
		12	-2.72	-0.82	3.05	0.00	0.00	0.00
		13	2.72	-0.82	3.05	0.00	0.00	0.00
		14	-2.72	0.82	3.05	0.00	0.00	0.00
		15	0.82	2.72	3.05	0.00	0.00	0.00
		16	-0.82	-2.72	3.05	0.00	0.00	0.00
		17	-0.82	2.72	3.05	0.00	0.00	0.00
		18	0.82	-2.72	3.05	0.00	0.00	0.00
B-4	2	1	0.00	0.00	8.81	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	15.45	0.00	0.00	0.00
		3	3.95	1.18	10.02	0.00	0.00	0.00
		4	-3.95	-1.18	10.02	0.00	0.00	0.00
		5	3.95	-1.18	10.02	0.00	0.00	0.00
		6	-3.95	1.18	10.02	0.00	0.00	0.00
		7	1.18	3.95	10.02	0.00	0.00	0.00
		8	-1.18	-3.95	10.02	0.00	0.00	0.00
		9	-1.18	3.95	10.02	0.00	0.00	0.00
		10	1.18	-3.95	10.02	0.00	0.00	0.00
		11	3.95	1.18	5.66	0.00	0.00	0.00
		12	-3.95	-1.18	5.66	0.00	0.00	0.00
		13	3.95	-1.18	5.66	0.00	0.00	0.00
		14	-3.95	1.18	5.66	0.00	0.00	0.00
		15	1.18	3.95	5.66	0.00	0.00	0.00
		16	-1.18	-3.95	5.66	0.00	0.00	0.00
		17	-1.18	3.95	5.66	0.00	0.00	0.00
		18	1.18	-3.95	5.66	0.00	0.00	0.00
C-4	2	1	0.00	0.00	9.66	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	17.27	0.00	0.00	0.00
		3	4.73	1.42	11.09	0.00	0.00	0.00
		4	-4.73	-1.42	11.09	0.00	0.00	0.00
		5	4.73	-1.42	11.09	0.00	0.00	0.00
		6	-4.73	1.42	11.09	0.00	0.00	0.00
		7	1.42	4.73	11.09	0.00	0.00	0.00
		8	-1.42	-4.73	11.09	0.00	0.00	0.00
		9	-1.42	4.73	11.09	0.00	0.00	0.00
		10	1.42	-4.73	11.09	0.00	0.00	0.00
		11	4.73	1.42	6.21	0.00	0.00	0.00
		12	-4.73	-1.42	6.21	0.00	0.00	0.00
		13	4.73	-1.42	6.21	0.00	0.00	0.00
		14	-4.73	1.42	6.21	0.00	0.00	0.00
		15	1.42	4.73	6.21	0.00	0.00	0.00
		16	-1.42	-4.73	6.21	0.00	0.00	0.00
		17	-1.42	4.73	6.21	0.00	0.00	0.00
		18	1.42	-4.73	6.21	0.00	0.00	0.00
D-4	2	1	0.00	0.00	9.58	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	17.07	0.00	0.00	0.00
		3	4.70	1.41	10.98	0.00	0.00	0.00
		4	-4.70	-1.41	10.98	0.00	0.00	0.00
		5	4.70	-1.41	10.98	0.00	0.00	0.00
		6	-4.70	1.41	10.98	0.00	0.00	0.00
		7	1.41	4.70	10.98	0.00	0.00	0.00
		8	-1.41	-4.70	10.98	0.00	0.00	0.00
		9	-1.41	4.70	10.98	0.00	0.00	0.00
		10	1.41	-4.70	10.98	0.00	0.00	0.00
		11	4.70	1.41	6.16	0.00	0.00	0.00
		12	-4.70	-1.41	6.16	0.00	0.00	0.00
		13	4.70	-1.41	6.16	0.00	0.00	0.00
		14	-4.70	1.41	6.16	0.00	0.00	0.00
		15	1.41	4.70	6.16	0.00	0.00	0.00
		16	-1.41	-4.70	6.16	0.00	0.00	0.00
		17	-1.41	4.70	6.16	0.00	0.00	0.00
		18	1.41	-4.70	6.16	0.00	0.00	0.00
E-4	2	1	0.00	0.00	4.75	-1.51	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	8.48	-2.69	0.00	0.00
		3	2.34	0.70	5.45	-1.73	0.00	0.00
		4	-2.34	-0.70	5.45	-1.73	0.00	0.00
		5	2.34	-0.70	5.45	-1.73	0.00	0.00
		6	-2.34	0.70	5.45	-1.73	0.00	0.00
		7	0.70	2.34	5.45	-1.73	0.00	0.00
		8	-0.70	-2.34	5.45	-1.73	0.00	0.00
		9	-0.70	2.34	5.45	-1.73	0.00	0.00
		10	0.70	-2.34	5.45	-1.73	0.00	0.00
		11	2.34	0.70	3.06	-0.97	0.00	0.00
		12	-2.34	-0.70	3.06	-0.97	0.00	0.00
		13	2.34	-0.70	3.06	-0.97	0.00	0.00
		14	-2.34	0.70	3.06	-0.97	0.00	0.00
		15	0.70	2.34	3.06	-0.97	0.00	0.00
		16	-0.70	-2.34	3.06	-0.97	0.00	0.00

Company: Ingeniero Civil Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled 10:00:17 p. m. 19/12/2020

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		17	-0.70	2.34	3.06	-0.97	0.00	0.00
		18	0.70	-2.34	3.06	-0.97	0.00	0.00
A-5	2	1	0.00	0.00	2.31	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.14	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		15	0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
A-6	2	1	0.00	0.00	2.31	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.14	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		15	0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
A-7	2	1	0.00	0.00	4.82	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	7.46	0.00	0.00	0.00
		3	2.77	0.83	5.17	0.00	0.00	0.00
		4	-2.77	-0.83	5.17	0.00	0.00	0.00
		5	2.77	-0.83	5.17	0.00	0.00	0.00
		6	-2.77	0.83	5.17	0.00	0.00	0.00
		7	0.83	2.77	5.17	0.00	0.00	0.00
		8	-0.83	-2.77	5.17	0.00	0.00	0.00
		9	-0.83	2.77	5.17	0.00	0.00	0.00
		10	0.83	-2.77	5.17	0.00	0.00	0.00
		11	2.77	0.83	3.10	0.00	0.00	0.00
		12	-2.77	-0.83	3.10	0.00	0.00	0.00
		13	2.77	-0.83	3.10	0.00	0.00	0.00
		14	-2.77	0.83	3.10	0.00	0.00	0.00
		15	0.83	2.77	3.10	0.00	0.00	0.00
		16	-0.83	-2.77	3.10	0.00	0.00	0.00
		17	-0.83	2.77	3.10	0.00	0.00	0.00
		18	0.83	-2.77	3.10	0.00	0.00	0.00
B-7	2	1	0.00	0.00	9.10	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	16.00	0.00	0.00	0.00
		3	4.08	1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		4	-4.08	-1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		5	4.08	-1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		6	-4.08	1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		7	1.22	4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		8	-1.22	-4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		9	-1.22	4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		10	1.22	-4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		11	4.08	1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		12	-4.08	-1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		13	4.08	-1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		14	-4.08	1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		15	1.22	4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		16	-1.22	-4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		17	-1.22	4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		18	1.22	-4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
C-7	2	1	0.00	0.00	9.99	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	17.90	0.00	0.00	0.00
		3	4.89	1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		4	-4.89	-1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		5	4.89	-1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		6	-4.89	1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		7	1.47	4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		8	-1.47	-4.89	11.48	0.00	0.00	0.00

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		9	-1.47	4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		10	1.47	-4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		11	4.89	1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		12	-4.89	-1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		13	4.89	-1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		14	-4.89	1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		15	1.47	4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		16	-1.47	-4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		17	-1.47	4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		18	1.47	-4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
D-7	2	1	0.00	0.00	9.90	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	17.69	0.00	0.00	0.00
		3	4.86	1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		4	-4.86	-1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		5	4.86	-1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		6	-4.86	1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		7	1.46	4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		8	-1.46	-4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		9	-1.46	4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		10	1.46	-4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		11	4.86	1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		12	-4.86	-1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		13	4.86	-1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		14	-4.86	1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		15	1.46	4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		16	-1.46	-4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		17	-1.46	4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		18	1.46	-4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
E-7	2	1	0.00	0.00	4.91	-1.56	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	8.79	-2.79	0.00	0.00
		3	2.42	0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		4	-2.42	-0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		5	2.42	-0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		6	-2.42	0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		7	0.73	2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		8	-0.73	-2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		9	-0.73	2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		10	0.73	-2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		11	2.42	0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		12	-2.42	-0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		13	2.42	-0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		14	-2.42	0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		15	0.73	2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		16	-0.73	-2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		17	-0.73	2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		18	0.73	-2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
A-8	2	1	0.00	0.00	2.31	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.14	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		15	0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
A-9	2	1	0.00	0.00	2.31	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.14	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		15	0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
A-10	2	1	0.00	0.00	4.82	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	7.46	0.00	0.00	0.00
		3	2.77	0.83	5.17	0.00	0.00	0.00
		4	-2.77	-0.83	5.17	0.00	0.00	0.00
		5	2.77	-0.83	5.17	0.00	0.00	0.00
		6	-2.77	0.83	5.17	0.00	0.00	0.00
		7	0.83	2.77	5.17	0.00	0.00	0.00
		8	-0.83	-2.77	5.17	0.00	0.00	0.00
		9	-0.83	2.77	5.17	0.00	0.00	0.00
		10	0.83	-2.77	5.17	0.00	0.00	0.00
		11	2.77	0.83	3.10	0.00	0.00	0.00
		12	-2.77	-0.83	3.10	0.00	0.00	0.00
		13	2.77	-0.83	3.10	0.00	0.00	0.00
		14	-2.77	0.83	3.10	0.00	0.00	0.00
		15	0.83	2.77	3.10	0.00	0.00	0.00
		16	-0.83	-2.77	3.10	0.00	0.00	0.00
		17	-0.83	2.77	3.10	0.00	0.00	0.00
		18	0.83	-2.77	3.10	0.00	0.00	0.00
B-10	2	1	0.00	0.00	9.10	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	16.00	0.00	0.00	0.00
		3	4.08	1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		4	-4.08	-1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		5	4.08	-1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		6	-4.08	1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		7	1.22	4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		8	-1.22	-4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		9	-1.22	4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		10	1.22	-4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		11	4.08	1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		12	-4.08	-1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		13	4.08	-1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		14	-4.08	1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		15	1.22	4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		16	-1.22	-4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		17	-1.22	4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		18	1.22	-4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
C-10	2	1	0.00	0.00	9.99	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	17.90	0.00	0.00	0.00
		3	4.89	1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		4	-4.89	-1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		5	4.89	-1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		6	-4.89	1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		7	1.47	4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		8	-1.47	-4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		9	-1.47	4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		10	1.47	-4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		11	4.89	1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		12	-4.89	-1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		13	4.89	-1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		14	-4.89	1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		15	1.47	4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		16	-1.47	-4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		17	-1.47	4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		18	1.47	-4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
D-10	2	1	0.00	0.00	9.90	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	17.69	0.00	0.00	0.00
		3	4.86	1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		4	-4.86	-1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		5	4.86	-1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		6	-4.86	1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		7	1.46	4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		8	-1.46	-4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		9	-1.46	4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		10	1.46	-4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		11	4.86	1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		12	-4.86	-1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		13	4.86	-1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		14	-4.86	1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		15	1.46	4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		16	-1.46	-4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		17	-1.46	4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		18	1.46	-4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
E-10	2	1	0.00	0.00	4.91	-1.56	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	8.79	-2.79	0.00	0.00
		3	2.42	0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		4	-2.42	-0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		5	2.42	-0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		6	-2.42	0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		7	0.73	2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		8	-0.73	-2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		9	-0.73	2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		10	0.73	-2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		11	2.42	0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		12	-2.42	-0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		13	2.42	-0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		14	-2.42	0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		15	0.73	2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		16	-0.73	-2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		17	-0.73	2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		18	0.73	-2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
A-11	2	1	0.00	0.00	2.31	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.14	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		15	0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
A-12	2	1	0.00	0.00	2.30	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.13	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.34	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.34	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.48	0.00	0.00	0.00
		15	0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.48	0.00	0.00	0.00
A-13	2	1	0.00	0.00	4.84	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	7.48	0.00	0.00	0.00
		3	2.77	0.83	5.19	0.00	0.00	0.00
		4	-2.77	-0.83	5.19	0.00	0.00	0.00
		5	2.77	-0.83	5.19	0.00	0.00	0.00
		6	-2.77	0.83	5.19	0.00	0.00	0.00
		7	0.83	2.77	5.19	0.00	0.00	0.00
		8	-0.83	-2.77	5.19	0.00	0.00	0.00
		9	-0.83	2.77	5.19	0.00	0.00	0.00
		10	0.83	-2.77	5.19	0.00	0.00	0.00
		11	2.77	0.83	3.11	0.00	0.00	0.00
		12	-2.77	-0.83	3.11	0.00	0.00	0.00
		13	2.77	-0.83	3.11	0.00	0.00	0.00
		14	-2.77	0.83	3.11	0.00	0.00	0.00
		15	0.83	2.77	3.11	0.00	0.00	0.00
		16	-0.83	-2.77	3.11	0.00	0.00	0.00
		17	-0.83	2.77	3.11	0.00	0.00	0.00
		18	0.83	-2.77	3.11	0.00	0.00	0.00
B-13	2	1	0.00	0.00	9.10	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	16.00	0.00	0.00	0.00
		3	4.08	1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		4	-4.08	-1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		5	4.08	-1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		6	-4.08	1.22	10.36	0.00	0.00	0.00
		7	1.22	4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		8	-1.22	-4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		9	-1.22	4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		10	1.22	-4.08	10.36	0.00	0.00	0.00
		11	4.08	1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		12	-4.08	-1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		13	4.08	-1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		14	-4.08	1.22	5.85	0.00	0.00	0.00
		15	1.22	4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		16	-1.22	-4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		17	-1.22	4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
		18	1.22	-4.08	5.85	0.00	0.00	0.00
C-13	2	1	0.00	0.00	9.99	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	17.90	0.00	0.00	0.00
		3	4.89	1.47	11.48	0.00	0.00	0.00

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		4	-4.89	-1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		5	4.89	-1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		6	-4.89	1.47	11.48	0.00	0.00	0.00
		7	1.47	4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		8	-1.47	-4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		9	-1.47	4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		10	1.47	-4.89	11.48	0.00	0.00	0.00
		11	4.89	1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		12	-4.89	-1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		13	4.89	-1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		14	-4.89	1.47	6.42	0.00	0.00	0.00
		15	1.47	4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		16	-1.47	-4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		17	-1.47	4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
		18	1.47	-4.89	6.42	0.00	0.00	0.00
D-13	2	1	0.00	0.00	9.90	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	17.69	0.00	0.00	0.00
		3	4.86	1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		4	-4.86	-1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		5	4.86	-1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		6	-4.86	1.46	11.36	0.00	0.00	0.00
		7	1.46	4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		8	-1.46	-4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		9	-1.46	4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		10	1.46	-4.86	11.36	0.00	0.00	0.00
		11	4.86	1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		12	-4.86	-1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		13	4.86	-1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		14	-4.86	1.46	6.36	0.00	0.00	0.00
		15	1.46	4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		16	-1.46	-4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		17	-1.46	4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
		18	1.46	-4.86	6.36	0.00	0.00	0.00
E-13	2	1	0.00	0.00	4.91	-1.56	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	8.79	-2.79	0.00	0.00
		3	2.42	0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		4	-2.42	-0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		5	2.42	-0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		6	-2.42	0.73	5.64	-1.79	0.00	0.00
		7	0.73	2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		8	-0.73	-2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		9	-0.73	2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		10	0.73	-2.42	5.64	-1.79	0.00	0.00
		11	2.42	0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		12	-2.42	-0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		13	2.42	-0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		14	-2.42	0.73	3.16	-1.00	0.00	0.00
		15	0.73	2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		16	-0.73	-2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		17	-0.73	2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
		18	0.73	-2.42	3.16	-1.00	0.00	0.00
A-14	2	1	0.00	0.00	2.24	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.04	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.27	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.27	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.27	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.27	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.27	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.27	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.27	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.27	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.44	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.44	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.44	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.44	0.00	0.00	0.00
		15	0.34	1.13	1.44	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.44	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.44	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.44	0.00	0.00	0.00
A-15	2	1	0.00	0.00	2.60	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.53	0.00	0.00	0.00
		3	1.13	0.34	2.64	0.00	0.00	0.00
		4	-1.13	-0.34	2.64	0.00	0.00	0.00
		5	1.13	-0.34	2.64	0.00	0.00	0.00
		6	-1.13	0.34	2.64	0.00	0.00	0.00
		7	0.34	1.13	2.64	0.00	0.00	0.00
		8	-0.34	-1.13	2.64	0.00	0.00	0.00
		9	-0.34	1.13	2.64	0.00	0.00	0.00
		10	0.34	-1.13	2.64	0.00	0.00	0.00
		11	1.13	0.34	1.67	0.00	0.00	0.00
		12	-1.13	-0.34	1.67	0.00	0.00	0.00
		13	1.13	-0.34	1.67	0.00	0.00	0.00
		14	-1.13	0.34	1.67	0.00	0.00	0.00

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		15	0.34	1.13	1.67	0.00	0.00	0.00
		16	-0.34	-1.13	1.67	0.00	0.00	0.00
		17	-0.34	1.13	1.67	0.00	0.00	0.00
		18	0.34	-1.13	1.67	0.00	0.00	0.00
A-16	2	1	0.00	0.00	2.41	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	3.60	0.00	0.00	0.00
		3	1.53	0.46	2.54	0.00	0.00	0.00
		4	-1.53	-0.46	2.54	0.00	0.00	0.00
		5	1.53	-0.46	2.54	0.00	0.00	0.00
		6	-1.53	0.46	2.54	0.00	0.00	0.00
		7	0.46	1.53	2.54	0.00	0.00	0.00
		8	-0.46	-1.53	2.54	0.00	0.00	0.00
		9	-0.46	1.53	2.54	0.00	0.00	0.00
		10	0.46	-1.53	2.54	0.00	0.00	0.00
		11	1.53	0.46	1.55	0.00	0.00	0.00
		12	-1.53	-0.46	1.55	0.00	0.00	0.00
		13	1.53	-0.46	1.55	0.00	0.00	0.00
		14	-1.53	0.46	1.55	0.00	0.00	0.00
		15	0.46	1.53	1.55	0.00	0.00	0.00
		16	-0.46	-1.53	1.55	0.00	0.00	0.00
		17	-0.46	1.53	1.55	0.00	0.00	0.00
		18	0.46	-1.53	1.55	0.00	0.00	0.00
B-16	2	1	0.00	0.00	5.21	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	8.57	0.00	0.00	0.00
		3	2.33	0.70	5.75	0.00	0.00	0.00
		4	-2.33	-0.70	5.75	0.00	0.00	0.00
		5	2.33	-0.70	5.75	0.00	0.00	0.00
		6	-2.33	0.70	5.75	0.00	0.00	0.00
		7	0.70	2.33	5.75	0.00	0.00	0.00
		8	-0.70	-2.33	5.75	0.00	0.00	0.00
		9	-0.70	2.33	5.75	0.00	0.00	0.00
		10	0.70	-2.33	5.75	0.00	0.00	0.00
		11	2.33	0.70	3.35	0.00	0.00	0.00
		12	-2.33	-0.70	3.35	0.00	0.00	0.00
		13	2.33	-0.70	3.35	0.00	0.00	0.00
		14	-2.33	0.70	3.35	0.00	0.00	0.00
		15	0.70	2.33	3.35	0.00	0.00	0.00
		16	-0.70	-2.33	3.35	0.00	0.00	0.00
		17	-0.70	2.33	3.35	0.00	0.00	0.00
		18	0.70	-2.33	3.35	0.00	0.00	0.00
C-16	2	1	0.00	0.00	5.56	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	9.43	0.00	0.00	0.00
		3	2.73	0.82	6.23	0.00	0.00	0.00
		4	-2.73	-0.82	6.23	0.00	0.00	0.00
		5	2.73	-0.82	6.23	0.00	0.00	0.00
		6	-2.73	0.82	6.23	0.00	0.00	0.00
		7	0.82	2.73	6.23	0.00	0.00	0.00
		8	-0.82	-2.73	6.23	0.00	0.00	0.00
		9	-0.82	2.73	6.23	0.00	0.00	0.00
		10	0.82	-2.73	6.23	0.00	0.00	0.00
		11	2.73	0.82	3.58	0.00	0.00	0.00
		12	-2.73	-0.82	3.58	0.00	0.00	0.00
		13	2.73	-0.82	3.58	0.00	0.00	0.00
		14	-2.73	0.82	3.58	0.00	0.00	0.00
		15	0.82	2.73	3.58	0.00	0.00	0.00
		16	-0.82	-2.73	3.58	0.00	0.00	0.00
		17	-0.82	2.73	3.58	0.00	0.00	0.00
		18	0.82	-2.73	3.58	0.00	0.00	0.00
D-16	2	1	0.00	0.00	5.53	0.00	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	9.35	0.00	0.00	0.00
		3	2.72	0.81	6.18	0.00	0.00	0.00
		4	-2.72	-0.81	6.18	0.00	0.00	0.00
		5	2.72	-0.81	6.18	0.00	0.00	0.00
		6	-2.72	0.81	6.18	0.00	0.00	0.00
		7	0.81	2.72	6.18	0.00	0.00	0.00
		8	-0.81	-2.72	6.18	0.00	0.00	0.00
		9	-0.81	2.72	6.18	0.00	0.00	0.00
		10	0.81	-2.72	6.18	0.00	0.00	0.00
		11	2.72	0.81	3.56	0.00	0.00	0.00
		12	-2.72	-0.81	3.56	0.00	0.00	0.00
		13	2.72	-0.81	3.56	0.00	0.00	0.00
		14	-2.72	0.81	3.56	0.00	0.00	0.00
		15	0.81	2.72	3.56	0.00	0.00	0.00
		16	-0.81	-2.72	3.56	0.00	0.00	0.00
		17	-0.81	2.72	3.56	0.00	0.00	0.00
		18	0.81	-2.72	3.56	0.00	0.00	0.00
E-16	2	1	0.00	0.00	2.74	-0.87	0.00	0.00
		2	0.00	0.00	4.64	-1.47	0.00	0.00
		3	1.35	0.41	3.07	-0.97	0.00	0.00
		4	-1.35	-0.41	3.07	-0.97	0.00	0.00
		5	1.35	-0.41	3.07	-0.97	0.00	0.00
		6	-1.35	0.41	3.07	-0.97	0.00	0.00

Axis	Floor	LdComb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		7	0.41	1.35	3.07	-0.97	0.00	0.00
		8	-0.41	-1.35	3.07	-0.97	0.00	0.00
		9	-0.41	1.35	3.07	-0.97	0.00	0.00
		10	0.41	-1.35	3.07	-0.97	0.00	0.00
		11	1.35	0.41	1.76	-0.56	0.00	0.00
		12	-1.35	-0.41	1.76	-0.56	0.00	0.00
		13	1.35	-0.41	1.76	-0.56	0.00	0.00
		14	-1.35	0.41	1.76	-0.56	0.00	0.00
		15	0.41	1.35	1.76	-0.56	0.00	0.00
		16	-0.41	-1.35	1.76	-0.56	0.00	0.00
		17	-0.41	1.35	1.76	-0.56	0.00	0.00
		18	0.41	-1.35	1.76	-0.56	0.00	0.00

LOAD COMBINATIONS

No	Load combination
1	1.4D0 + 1.4DL
2	1.2D0 + 1.2DL + 1.6LL
3	1.2D0 + 1.2DL + .5LL + EQX + .3EQY
4	1.2D0 + 1.2DL + .5LL - EQX - .3EQY
5	1.2D0 + 1.2DL + .5LL + EQX - .3EQY
6	1.2D0 + 1.2DL + .5LL - EQX + .3EQY
7	1.2D0 + 1.2DL + .5LL + .3EQX + EQY
8	1.2D0 + 1.2DL + .5LL - .3EQX - EQY
9	1.2D0 + 1.2DL + .5LL - .3EQX + EQY
10	1.2D0 + 1.2DL + .5LL + .3EQX - EQY
11	.9D0 + .9DL + EQX + .3EQY
12	.9D0 + .9DL - EQX - .3EQY
13	.9D0 + .9DL + EQX - .3EQY
14	.9D0 + .9DL - EQX + .3EQY
15	.9D0 + .9DL + .3EQX + EQY
16	.9D0 + .9DL - .3EQX - EQY
17	.9D0 + .9DL - .3EQX + EQY
18	.9D0 + .9DL + .3EQX - EQY

Design Results - Beams (DMO)

BEAM: A(1-2) FLOOR: 2

Length: L = 1.60 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.60 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.16	0.32	0.48	0.64	0.80	0.96	1.12	1.28	1.44	1.60
Mu(-), ton-m:	-0.09	-0.09	-0.09	-0.09	-0.09	-0.09	-0.09	-0.09	-0.11	-0.26	-0.45
Mu(+), ton-m:	0.09	0.09	0.16	0.19	0.19	0.16	0.10	0.09	0.09	0.09	0.15
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.50	0.50	0.50	0.39	0.36	0.56	0.73	0.90	1.00	1.00	1.00
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-1 18 #3 @ 9 A-2

BEAM: A(2-3) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.45	-0.18	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.25	-0.54
Mu(+), ton-m:	0.15	0.11	0.11	0.18	0.27	0.29	0.25	0.15	0.11	0.11	0.18
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.09	0.40	0.72	1.03	1.05	1.05
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-2 23 #3 @ 9 A-3

BEAM: A(3-4) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.54	-0.26	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.18	0.11	0.11	0.12	0.22	0.25	0.23	0.13	0.11	0.11	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.98	0.98	0.96	0.65	0.34	0.02	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-3 23 #3 @ 9 A-4

BEAM: A(4-5) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.17	0.10	0.10	0.14	0.23	0.26	0.23	0.14	0.10	0.10	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.01	0.32	0.63	0.95	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-4 23 #3 @ 9 A-5

BEAM: A(5-6) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.17	0.10	0.10	0.14	0.23	0.26	0.23	0.14	0.10	0.10	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.00	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-5 23 #3 @ 9 A-6

BEAM: A(6-7) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.17	0.10	0.10	0.14	0.23	0.26	0.23	0.14	0.10	0.10	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.00	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-6 23 #3 @ 9 A-7

BEAM: A(7-8) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.17	0.10	0.10	0.14	0.23	0.26	0.23	0.14	0.10	0.10	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.00	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-7 23 #3 @ 9 A-8

BEAM: A(8-9) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.17	0.10	0.10	0.14	0.23	0.26	0.23	0.14	0.10	0.10	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.00	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-8 23 #3 @ 9 A-9

BEAM: A(9-10) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.17	0.10	0.10	0.14	0.23	0.26	0.23	0.14	0.10	0.10	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.00	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-9 23 #3 @ 9 A-10

BEAM: A(10-11) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.17	0.10	0.10	0.14	0.23	0.26	0.23	0.14	0.10	0.10	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.00	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-10 23 #3 @ 9 A-11

BEAM: A(11-12) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.10	-0.24	-0.52
Mu(+), ton-m:	0.17	0.10	0.10	0.14	0.23	0.26	0.23	0.14	0.10	0.10	0.17
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.32	0.00	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-11 23 #3 @ 9 A-12

BEAM: A(12-13) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.52	-0.24	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.25	-0.53
Mu(+), ton-m:	0.17	0.11	0.11	0.13	0.23	0.26	0.23	0.13	0.11	0.11	0.18
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.01	0.32	0.64	0.95	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-12 23 #3 @ 9 A-13

BEAM: A(13-14) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.53	-0.24	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.11	-0.22	-0.49
Mu(+), ton-m:	0.18	0.11	0.11	0.14	0.24	0.27	0.24	0.15	0.11	0.11	0.16
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.99	0.99	0.98	0.66	0.35	0.04	0.31	0.63	0.94	0.96	0.96
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-13 23 #3 @ 9 A-14

BEAM: A(14-15) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.49	-0.23	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.35	-0.64
Mu(+), ton-m:	0.16	0.13	0.13	0.13	0.20	0.21	0.17	0.13	0.13	0.13	0.21
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	0.96	0.96	0.94	0.63	0.31	0.15	0.46	0.78	1.09	1.11	1.11
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

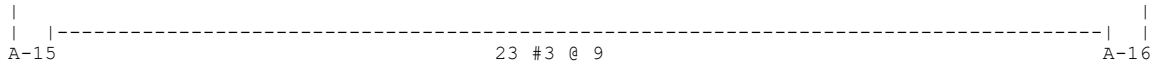
A-14 23 #3 @ 9 A-15

BEAM: A(15-16) FLOOR: 2

Length: L = 2.00 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 2.00 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.20	0.40	0.60	0.80	1.00	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00
Mu(-), ton-m:	-0.64	-0.30	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13	-0.13
Mu(+), ton-m:	0.21	0.13	0.13	0.21	0.36	0.46	0.49	0.46	0.37	0.22	0.13
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	1.46	1.46	1.45	1.18	0.91	0.64	0.33	0.62	0.89	0.91	0.91
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

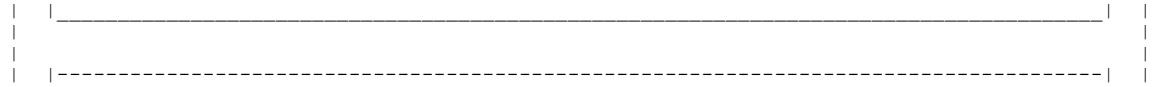


BEAM: 1(A-B) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.76	-1.47
Mu(+), ton-m:	0.29	0.42	0.71	0.88	0.92	0.83	0.62	0.29	0.29	0.29	0.49
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	1.82	1.82	1.82	1.29	0.88	1.48	2.01	2.55	3.07	3.07	3.07
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

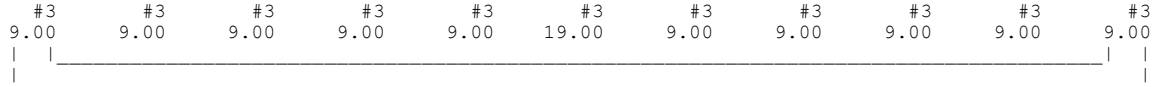


BEAM: 1(B-C) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-1.47	-0.69	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.65	-1.42
Mu(+), ton-m:	0.49	0.29	0.29	0.35	0.61	0.70	0.62	0.37	0.29	0.29	0.47
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	2.71	2.71	2.71	1.84	0.95	0.06	0.89	1.78	2.65	2.65	2.65
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

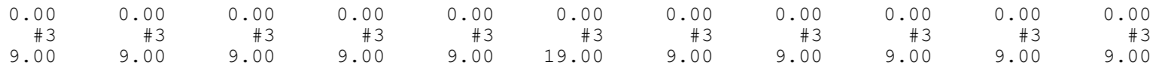


BEAM: 1(C-D) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.97	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-1.42	-0.65	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.29	-0.66	-1.44
Mu(+), ton-m:	0.47	0.29	0.29	0.38	0.63	0.72	0.63	0.37	0.29	0.29	0.48
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	2.65	2.65	2.65	1.78	0.89	0.02	0.91	1.80	2.67	2.67	2.67
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN



BEAM: 1(D-E) FLOOR: 2

Length: L = 1.91 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.91 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.38	0.57	0.76	0.95	1.15	1.34	1.53	1.72	1.91
Mu(-), ton-m:	-1.40	-0.64	-0.28	-0.28	-0.28	-0.28	-0.28	-0.28	-0.28	-0.64	-1.40
Mu(+), ton-m:	0.47	0.28	0.28	0.36	0.62	0.70	0.62	0.36	0.28	0.28	0.47
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	2.61	2.61	2.61	1.76	0.88	0.00	0.88	1.76	2.61	2.61	2.61
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

D-1 22 #3 @ 9 E-1

BEAM: 4(A-B) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-0.53	-0.53	-0.53	-0.53	-0.53	-0.53	-0.53	-0.53	-0.53	-1.43	-2.66
Mu(+), ton-m:	0.53	0.70	1.18	1.45	1.51	1.35	0.97	0.53	0.53	0.53	0.89
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	3.11	3.11	3.11	2.22	1.64	2.65	3.55	4.45	5.33	5.33	5.33
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-4 22 #3 @ 9 B-4

BEAM: 4(B-C) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-2.66	-1.18	-0.56	-0.56	-0.56	-0.56	-0.56	-0.56	-0.56	-1.29	-2.79
Mu(+), ton-m:	0.89	0.56	0.56	0.78	1.26	1.42	1.24	0.73	0.56	0.56	0.93
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.12	5.12	5.12	3.43	1.72	0.13	1.85	3.57	5.25	5.25	5.25
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

B-4 22 #3 @ 9 C-4

BEAM: 4(C-D) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.97	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-2.79	-1.29	-0.56	-0.56	-0.56	-0.56	-0.56	-0.56	-0.56	-1.24	-2.73
Mu(+), ton-m:	0.93	0.56	0.56	0.71	1.21	1.38	1.22	0.73	0.56	0.56	0.91
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.18	5.18	5.18	3.50	1.78	0.06	1.72	3.43	5.12	5.12	5.12
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

C-4 22 #3 @ 9 D-4

BEAM: 4(D-E) FLOOR: 2

Length: L = 1.91 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.91 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.38	0.57	0.76	0.95	1.15	1.34	1.53	1.72	1.91
Mu(-), ton-m:	-2.73	-1.27	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-1.24	-2.69
Mu(+), ton-m:	0.91	0.55	0.55	0.69	1.18	1.35	1.19	0.70	0.55	0.55	0.90
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.06	5.06	5.06	3.44	1.74	0.04	1.70	3.40	5.03	5.03	5.03
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

D-4 22 #3 @ 9 E-4

BEAM: 7(A-B) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-1.48	-2.76
Mu(+), ton-m:	0.55	0.72	1.22	1.50	1.56	1.40	1.01	0.55	0.55	0.55	0.92
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	3.21	3.21	3.21	2.30	1.71	2.74	3.67	4.61	5.52	5.52	5.52
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-7 22 #3 @ 9 B-7

BEAM: 7(B-C) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-2.76	-1.22	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-1.33	-2.89
Mu(+), ton-m:	0.92	0.58	0.58	0.81	1.31	1.47	1.28	0.75	0.58	0.58	0.96
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.30	5.30	5.30	3.56	1.78	0.14	1.92	3.70	5.44	5.44	5.44
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

B-7 22 #3 @ 9 C-7

BEAM: 7(C-D) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.97	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-2.89	-1.34	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-1.29	-2.83
Mu(+), ton-m:	0.96	0.58	0.58	0.73	1.25	1.43	1.27	0.76	0.58	0.58	0.94
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.37	5.37	5.37	3.63	1.85	0.07	1.78	3.56	5.30	5.30	5.30
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

C-7 22 #3 @ 9 D-7

BEAM: 7(D-E) FLOOR: 2

Length: L = 1.91 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.91 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.38	0.57	0.76	0.95	1.15	1.34	1.53	1.72	1.91
Mu(-), ton-m:	-2.83	-1.31	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-1.28	-2.79
Mu(+), ton-m:	0.94	0.57	0.57	0.71	1.22	1.39	1.23	0.73	0.57	0.57	0.93
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.25	5.25	5.25	3.56	1.80	0.04	1.76	3.52	5.21	5.21	5.21
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

D-7 22 #3 @ 9 E-7

BEAM: 10(A-B) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-1.48	-2.76
Mu(+), ton-m:	0.55	0.72	1.22	1.50	1.56	1.40	1.01	0.55	0.55	0.55	0.92
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	3.21	3.21	3.21	2.30	1.71	2.74	3.67	4.61	5.52	5.52	5.52
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-10 22 #3 @ 9 B-10

BEAM: 10(B-C) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-2.76	-1.22	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-1.33	-2.89
Mu(+), ton-m:	0.92	0.58	0.58	0.81	1.31	1.47	1.28	0.75	0.58	0.58	0.96
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.30	5.30	5.30	3.56	1.78	0.14	1.92	3.70	5.44	5.44	5.44
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

B-10 22 #3 @ 9 C-10

BEAM: 10(C-D) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.97	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-2.89	-1.34	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-1.29	-2.83
Mu(+), ton-m:	0.96	0.58	0.58	0.73	1.25	1.43	1.27	0.76	0.58	0.58	0.94
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.37	5.37	5.37	3.63	1.85	0.07	1.78	3.56	5.30	5.30	5.30
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

C-10 22 #3 @ 9 D-10

BEAM: 10(D-E) FLOOR: 2

Length: L = 1.91 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.91 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.38	0.57	0.76	0.95	1.15	1.34	1.53	1.72	1.91
Mu(-), ton-m:	-2.83	-1.31	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-1.28	-2.79
Mu(+), ton-m:	0.94	0.57	0.57	0.71	1.22	1.39	1.23	0.73	0.57	0.57	0.93
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.25	5.25	5.25	3.56	1.80	0.04	1.76	3.52	5.21	5.21	5.21
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

D-10 22 #3 @ 9 E-10

BEAM: 13(A-B) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-0.55	-1.48	-2.76
Mu(+), ton-m:	0.55	0.72	1.22	1.50	1.56	1.39	1.01	0.55	0.55	0.55	0.92
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	3.21	3.21	3.21	2.30	1.70	2.74	3.67	4.60	5.52	5.52	5.52
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-13 22 #3 @ 9 B-13

BEAM: 13(B-C) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-2.76	-1.22	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-1.33	-2.89
Mu(+), ton-m:	0.92	0.58	0.58	0.81	1.31	1.47	1.28	0.75	0.58	0.58	0.96
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.30	5.30	5.30	3.56	1.78	0.14	1.92	3.70	5.44	5.44	5.44
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

B-13 22 #3 @ 9 C-13

BEAM: 13(C-D) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.97	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-2.89	-1.34	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-0.58	-1.29	-2.83
Mu(+), ton-m:	0.96	0.58	0.58	0.73	1.25	1.43	1.27	0.76	0.58	0.58	0.94
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.37	5.37	5.37	3.63	1.85	0.07	1.78	3.56	5.30	5.30	5.30
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

C-13 22 #3 @ 9 D-13

BEAM: 13(D-E) FLOOR: 2

Length: L = 1.91 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.91 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.38	0.57	0.76	0.95	1.15	1.34	1.53	1.72	1.91
Mu(-), ton-m:	-2.83	-1.31	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-0.57	-1.28	-2.79
Mu(+), ton-m:	0.94	0.57	0.57	0.71	1.22	1.39	1.23	0.73	0.57	0.57	0.93
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	5.25	5.25	5.25	3.56	1.80	0.04	1.76	3.52	5.21	5.21	5.21
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

D-13 22 #3 @ 9 E-13

BEAM: 16(A-B) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.79	-1.48
Mu(+), ton-m:	0.30	0.40	0.67	0.83	0.86	0.77	0.56	0.30	0.30	0.30	0.49
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	1.76	1.76	1.76	1.25	0.91	1.48	2.00	2.52	3.02	3.02	3.02
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

A-16 22 #3 @ 9 B-16

BEAM: 16(B-C) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.96	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-1.48	-0.67	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.70	-1.52
Mu(+), ton-m:	0.49	0.30	0.30	0.41	0.68	0.77	0.67	0.40	0.30	0.30	0.51
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	2.80	2.80	2.80	1.88	0.94	0.05	0.99	1.93	2.85	2.85	2.85
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

B-16 22 #3 @ 9 C-16

BEAM: 16(C-D) FLOOR: 2

Length: L = 1.93 m a = 0.00 m Section: b = 40.0 cm Sec: V40x45
Lu = 1.93 m c = 0.00 m h = 45.0 cm Mat: RConcrete1

X, m:	0.00	0.19	0.39	0.58	0.77	0.97	1.16	1.35	1.54	1.74	1.93
Mu(-), ton-m:	-1.52	-0.70	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.68	-1.49
Mu(+), ton-m:	0.51	0.30	0.30	0.39	0.67	0.76	0.67	0.40	0.30	0.30	0.50
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	2.83	2.83	2.83	1.91	0.97	0.03	0.94	1.88	2.80	2.80	2.80
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00

DESIGN

C-16 22 #3 @ 9 D-16

BEAM: 16(D-E) FLOOR: 2

Length:	L = 1.91 m		a = 0.00 m	Section:	b = 40.0 cm		Sec:	V40x45		
	Lu = 1.91 m		c = 0.00 m		h = 45.0 cm		Mat:	RConcrete1		
X, m:	0.00	0.19	0.38	0.57	0.76	0.95	1.15	1.34	1.53	1.72	1.91
Mu(-), ton-m:	-1.49	-0.69	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.68	-1.47
Mu(+), ton-m:	0.50	0.30	0.30	0.38	0.65	0.74	0.65	0.38	0.30	0.30	0.49
As(-), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
As(+), cm2:	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22	5.22
Vu, ton:	2.77	2.77	2.77	1.88	0.95	0.02	0.93	1.86	2.75	2.75	2.75
Tu, ton-m:	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Stirrup:	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3	#3
Spacing, cm:	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00	19.00	9.00	9.00	9.00	9.00	9.00
DESIGN	D-16				22 #3 @ 9						E-16

LONG-TERM BEAM DEFLECTIONS

PERMISSIBLE DEFLECTIONS
Immediate deflection due to Live Load . . . . . = L/360
Long-term deflection due to Sustained loads . . = L/480

TYPE OF DEFLECTION	LOAD COMBINATION
Immediate due to Dead load (DLs)	D0 + DL
Immediate due to Live load (LLs)*	LL
Immediate due to Sus. load (SLds)	D0 + DL + .25LL
Long-term due to Sus. load (SLds)	D0 + DL + .25LL

* Computed as Defl(DLS + LLs) - Defl(DLs)

Units: Defl: Max. deflection (cm), L: Beam length (m), h: Beam depth (cm)

						IMMEDIATE DEFLECTIONS			ADDITIONAL LONG-TERM DEFLEC. Sus.Lds		
						DLs	Live	Sut.Lds	6 months	1-year	5-years
Beam	Floor	h	L	L/h	Beam Type	Deflc	Deflc	Deflc	Deflc	Deflc	Deflc
A(1-2)	2	45	1.60	4	EndJContin	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.001
A(2-3)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(3-4)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.000	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(4-5)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(5-6)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(6-7)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(7-8)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(8-9)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(9-10)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(10-11)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(11-12)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(12-13)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(13-14)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.001	0.000	0.001	0.001	0.001	0.001
A(14-15)	2	45	2.00	4	BothEndCnt	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.001
A(15-16)	2	45	2.00	4	EndIContin	0.001	0.001	0.001	0.002	0.002	0.003
1(A-B)	2	45	1.93	4	EndJContin	0.002	0.001	0.002	0.002	0.003	0.004
1(B-C)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.001	0.001	0.001	0.001	0.001	0.002
1(C-D)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.001	0.001	0.001	0.001	0.002	0.002
1(D-E)	2	45	1.91	4	BothEndCnt	0.001	0.001	0.001	0.001	0.001	0.002
4(A-B)	2	45	1.93	4	EndJContin	0.003	0.002	0.003	0.003	0.004	0.006
4(B-C)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.002	0.003	0.004
4(C-D)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.002	0.003	0.004
4(D-E)	2	45	1.91	4	BothEndCnt	0.002	0.001	0.002	0.002	0.003	0.004
7(A-B)	2	45	1.93	4	EndJContin	0.003	0.002	0.003	0.004	0.004	0.006
7(B-C)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.003	0.003	0.004
7(C-D)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.002	0.003	0.004
7(D-E)	2	45	1.91	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.002	0.003	0.004
10(A-B)	2	45	1.93	4	EndJContin	0.003	0.002	0.003	0.004	0.004	0.006
10(B-C)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.003	0.003	0.004
10(C-D)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.002	0.003	0.004
10(D-E)	2	45	1.91	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.002	0.003	0.004
13(A-B)	2	45	1.93	4	EndJContin	0.003	0.002	0.003	0.004	0.004	0.006
13(B-C)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.003	0.003	0.004
13(C-D)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.002	0.003	0.004
13(D-E)	2	45	1.91	4	BothEndCnt	0.002	0.002	0.002	0.002	0.003	0.004
16(A-B)	2	45	1.93	4	EndJContin	0.002	0.001	0.002	0.002	0.002	0.003
16(B-C)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.001	0.001	0.001	0.001	0.002	0.002
16(C-D)	2	45	1.93	4	BothEndCnt	0.001	0.001	0.001	0.001	0.002	0.002
16(D-E)	2	45	1.91	4	BothEndCnt	0.001	0.001	0.001	0.001	0.002	0.002

NOTE: All beam deflections are smaller than maximum permissible deflection
Depth, H, of all beams is larger than that recomemenden in Table 9.5(a)

Immediate deflections are computed according to 9.5.2.3 with:
Effective stiffness: $E\ I = Ec\ .\ Ie$

$$Ie = (Mcr/Ma)^3\ Ig + [1 - (Mcr/Ma)^3]\ Icr$$

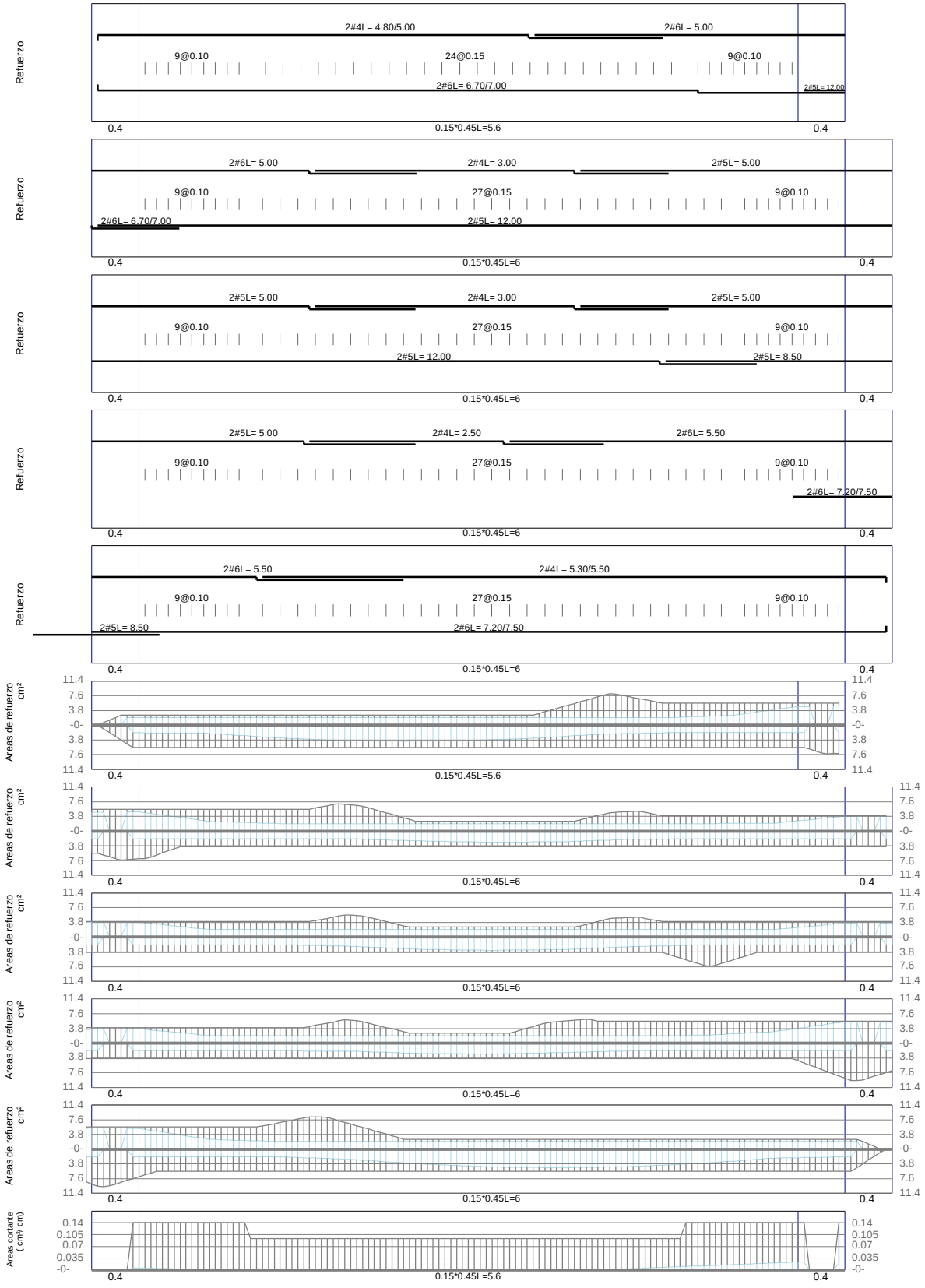
$$Mcr = fr\ Ig/Yt$$

$$Icr = b(kd)^3/3 + n\ As(d-kd)^1 + (n-1)A's(kd-d')^2$$

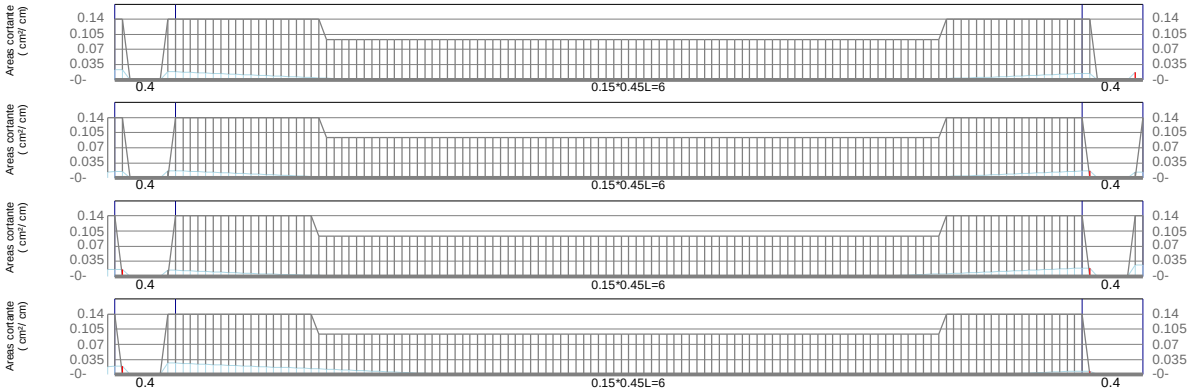
n = Es/Ec
Long-term deflections are computed according to 9.5.2.5

Nombre Principal	MALECON
Nombre Auxiliar	VIGUETAS MIRADOR
Dirección	MUNICIPIO DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Propietario	ALCALDIA DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Diseño Arquitectónico	
DC-CAD3 Licenciado a:	FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ & JORGE LUIS GALLEGO
Contenido	Memorias de Viguetas
Norma	NSR-10 DMO
Código Nimbus	

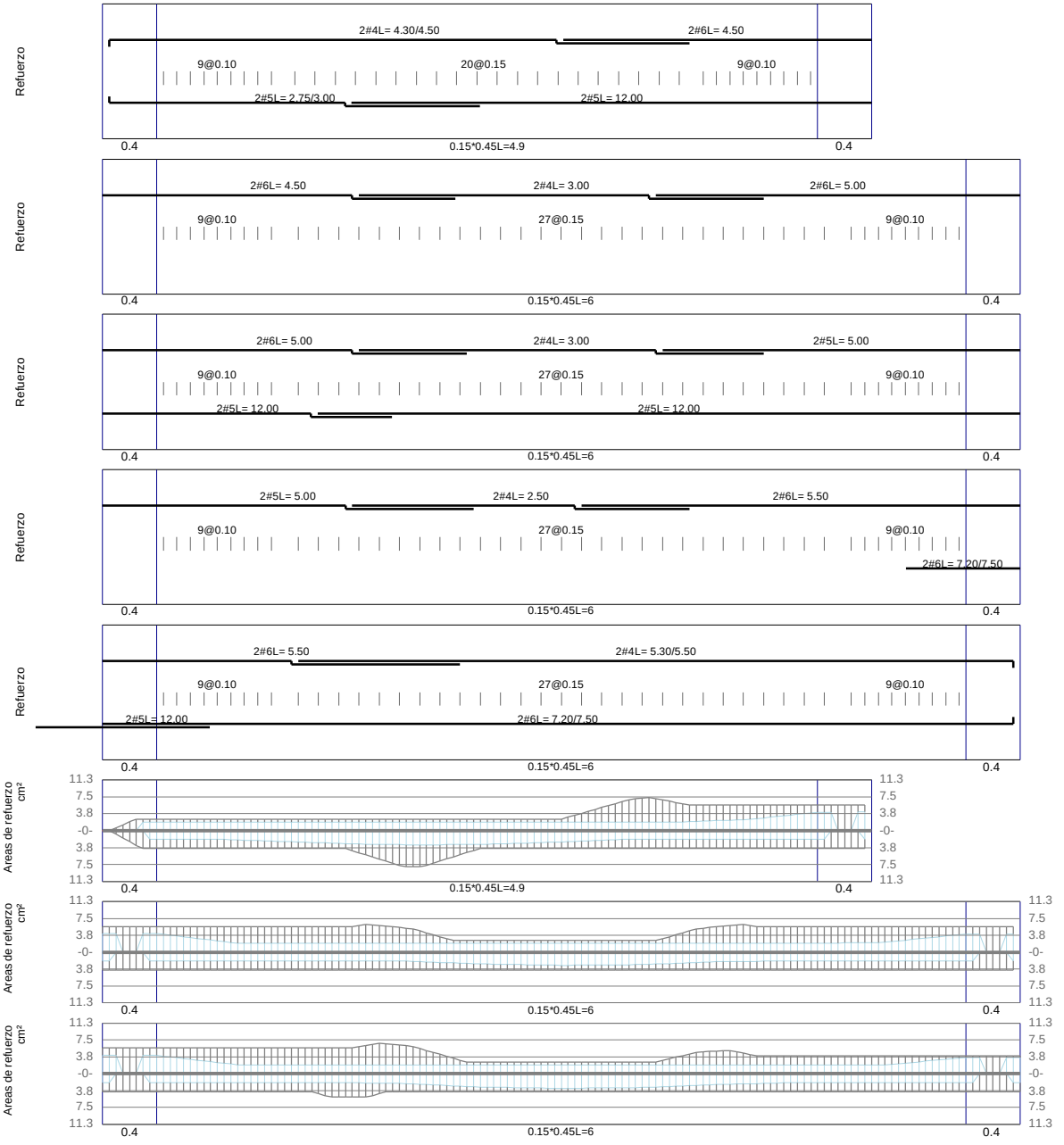
N-1 / MUELLE



Nombre Principal	MALECON
Nombre Auxiliar	VIGUETAS MIRADOR
Dirección	MUNICIPIO DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Propietario	ALCALDIA DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Diseño Arquitectónico	
DC-CAD3 Licenciado a:	FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ & JORGE LUIS GALLEGO
Contenido	Memorias de Viguetas
Norma	NSR-10 DMO
Código Nimbus	



N-2 / MUELLE



Nombre Principal

MALECON

Nombre Auxiliar

VIGUETAS MIRADOR

Dirección

MUNICIPIO DE SAN BERNARDO DEL VIENTO

Propietario

ALCALDIA DE SAN BERNARDO DEL VIENTO

Diseño Arquitectónico

DC-CAD3 Licenciado a:

FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ & JORGE LUIS GALLEGO

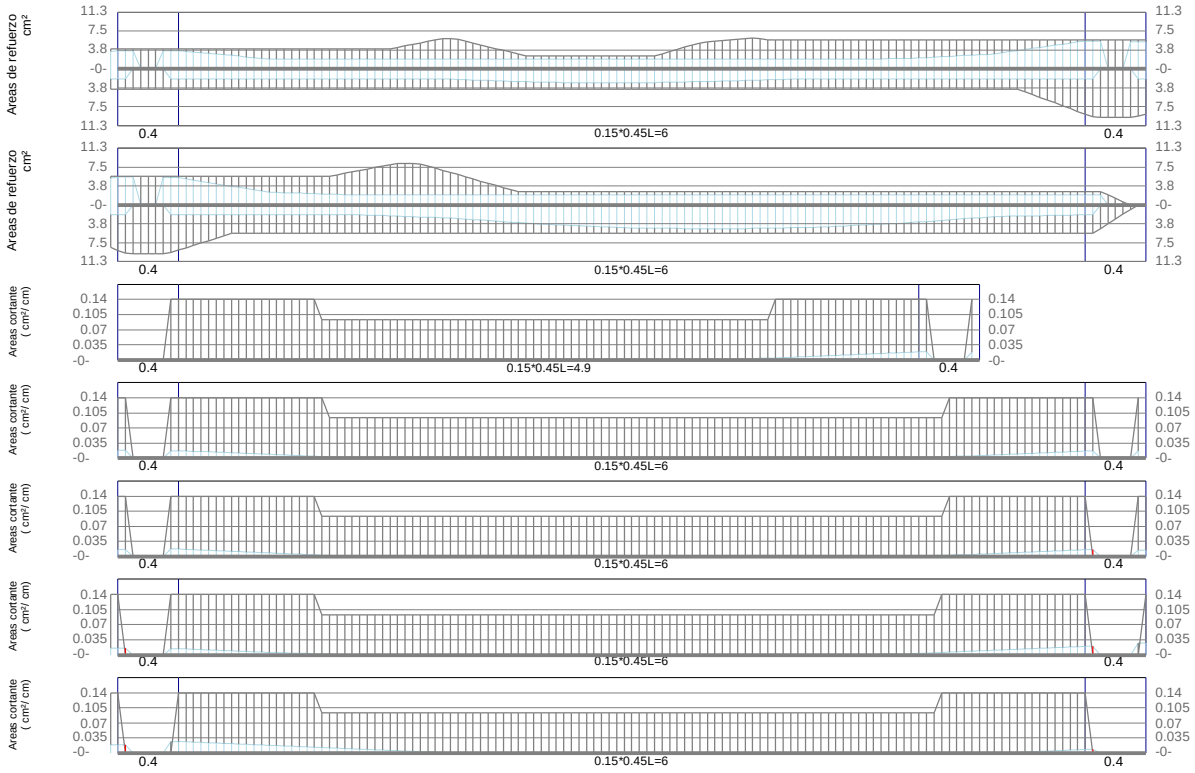
Contenido

Memorias de Viguetas

Norma

NSR-10 DMO

Código Nimbus

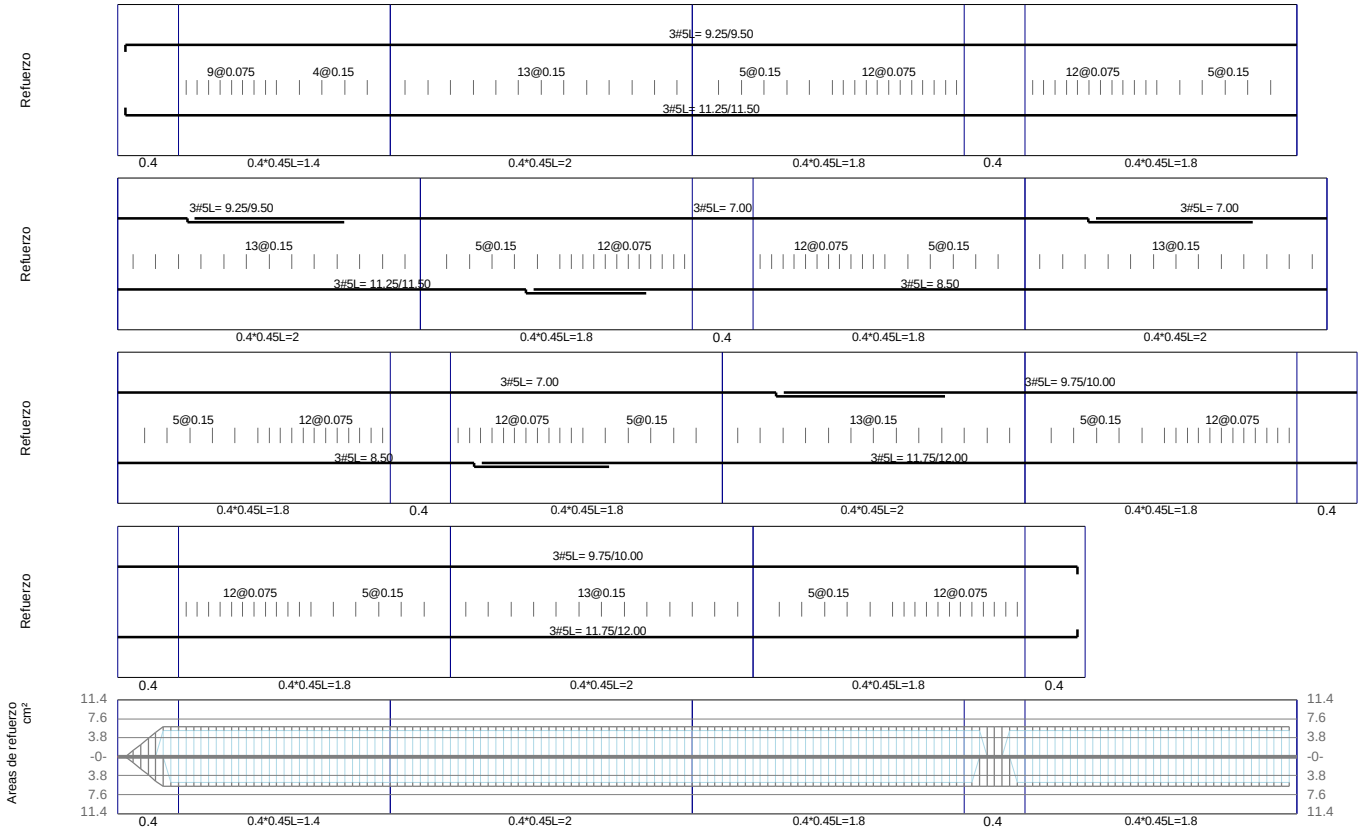


Nombre Principal	MALECON
Nombre Auxiliar	VIGAS MIRADOR
Dirección	MUNICIPIO DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Propietario	ALCALDIA DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Diseño Arquitectónico	
DC-CAD3 Licenciado a:	FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ & JORGE LUIS GALLEGO
Contenido	Memorias de Vigas
Norma	NSR-10 DMO
Código Nimbus	

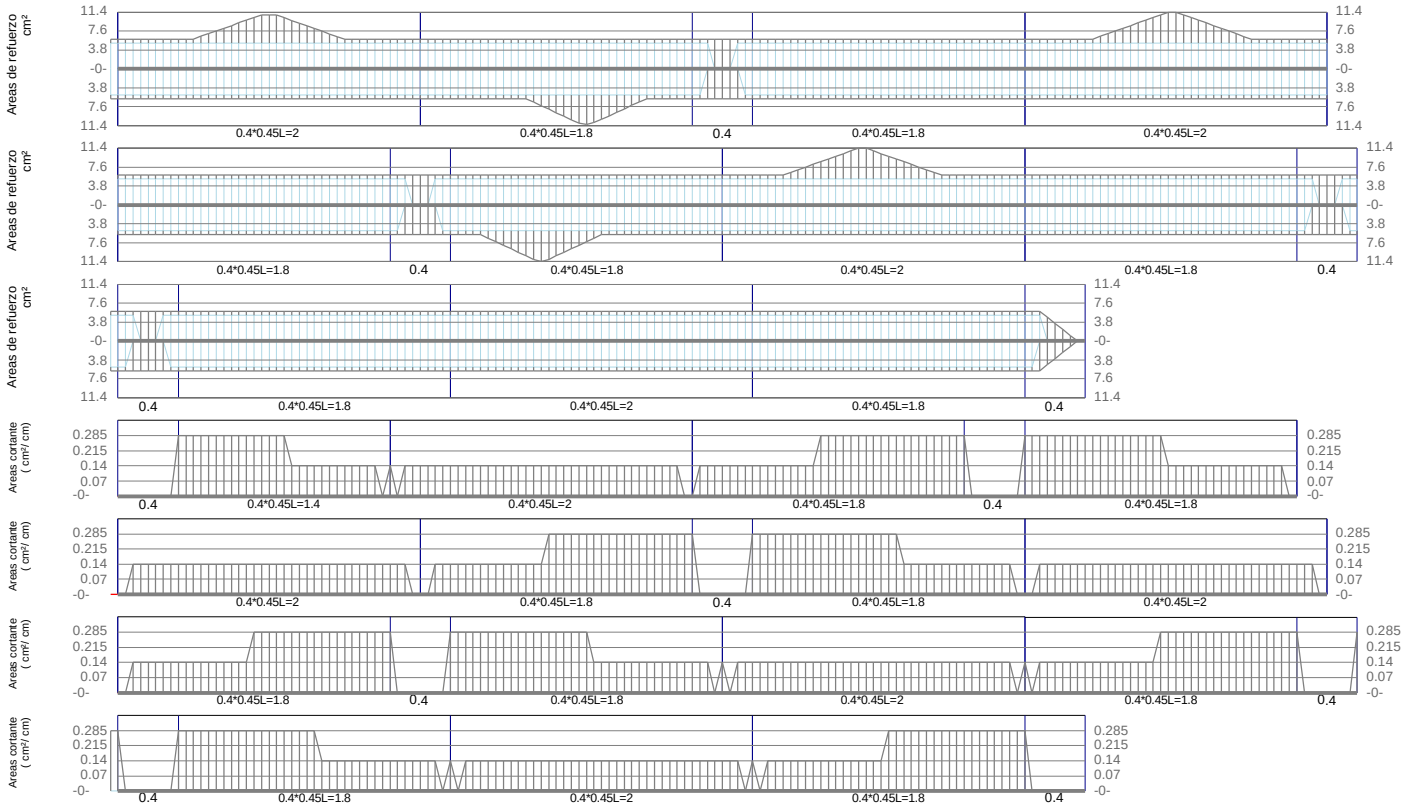
Combinaciones usadas en el grupo de diseño #1

Nº	Definición	Flexión	Cortante	Torsión
1	Envolvente valores negativos	SI	SI	SI
2	Envolvente valores positivos	SI	SI	SI
3	1.4D0 + 1.4DL	SI	SI	SI
4	1.2D0 + 1.2DL + 1.6LL	SI	SI	SI
5	1.2D0 + 1.2DL + .5LL + EQX + .3EQY	SI	SI	SI
6	1.2D0 + 1.2DL + .5LL - EQX - .3EQY	SI	SI	SI
7	1.2D0 + 1.2DL + .5LL + EQX - .3EQY	SI	SI	SI
8	1.2D0 + 1.2DL + .5LL - EQX + .3EQY	SI	SI	SI
9	1.2D0 + 1.2DL + .5LL + .3EQX + EQY	SI	SI	SI
10	1.2D0 + 1.2DL + .5LL - .3EQX - EQY	SI	SI	SI
11	1.2D0 + 1.2DL + .5LL - .3EQX + EQY	SI	SI	SI
12	1.2D0 + 1.2DL + .5LL + .3EQX - EQY	SI	SI	SI
13	.9D0 + .9DL + EQX + .3EQY	SI	SI	SI
14	.9D0 + .9DL - EQX - .3EQY	SI	SI	SI
15	.9D0 + .9DL + EQX - .3EQY	SI	SI	SI
16	.9D0 + .9DL - EQX + .3EQY	SI	SI	SI
17	.9D0 + .9DL + .3EQX + EQY	SI	SI	SI
18	.9D0 + .9DL - .3EQX - EQY	SI	SI	SI
19	.9D0 + .9DL - .3EQX + EQY	SI	SI	SI
20	.9D0 + .9DL + .3EQX - EQY	SI	SI	SI

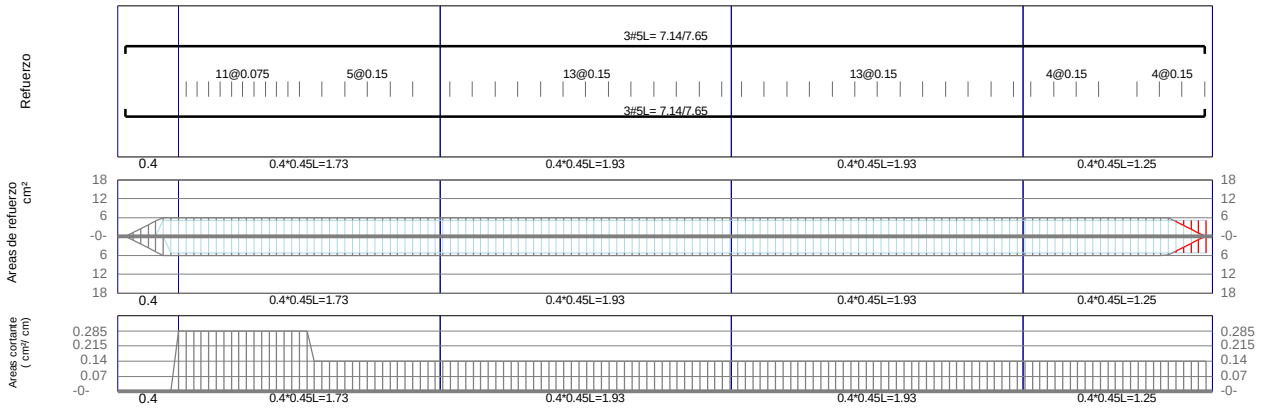
VIGA A / MUELLE



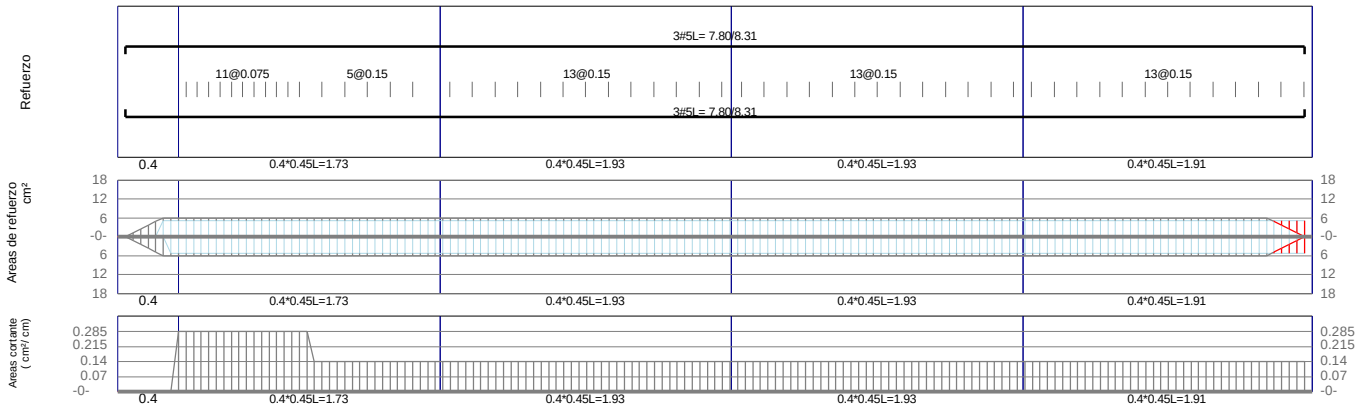
Nombre Principal	MALECON
Nombre Auxiliar	VIGAS MIRADOR
Dirección	MUNICIPIO DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Propietario	ALCALDIA DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Diseño Arquitectónico	
DC-CAD3 Licenciado a:	FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ & JORGE LUIS GALLEGO
Contenido	Memorias de Vigas
Norma	NSR-10 DMO
Código Nimbus	



VIGA 1 / MUELLE



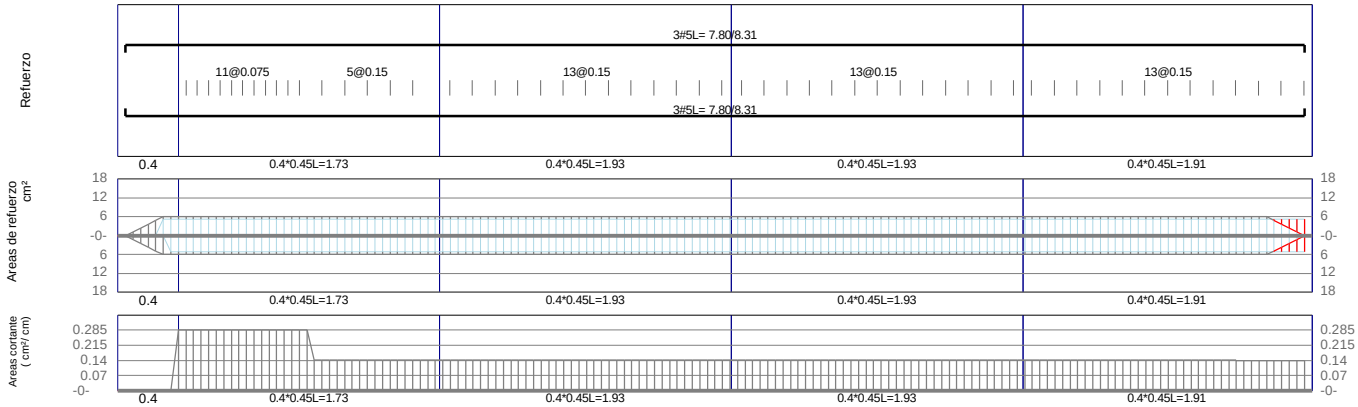
VIGA 7 / MUELLE



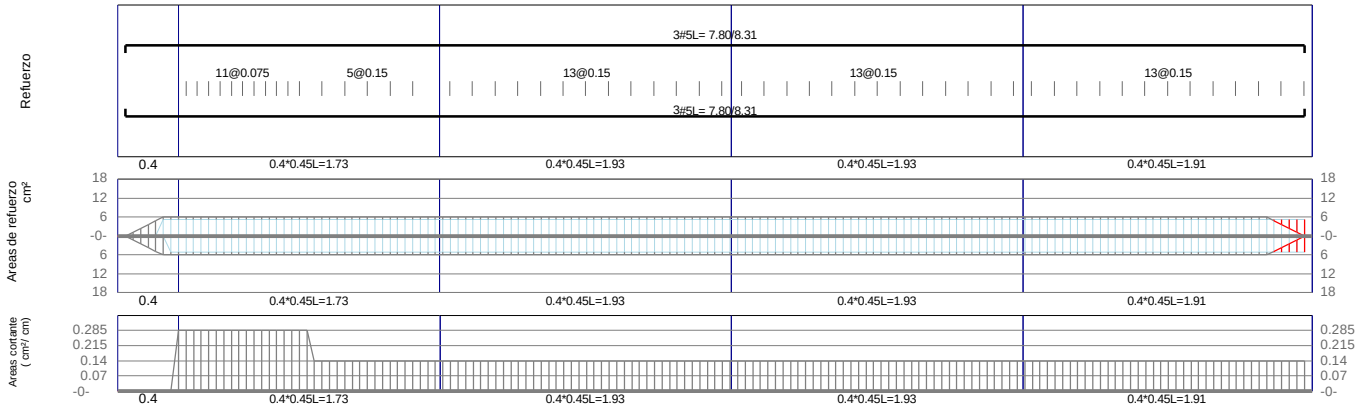
VIGA 10 / MUELLE

Nombre Principal: MALECON	
Nombre Auxiliar: VIGAS MIRADOR	Dirección: MUNICIPIO DE SAN BERNARDO DEL VIENTO
Propietario: ALCALDIA DE SAN BERNARDO DEL VIENTO	Diseño Arquitectónico
DC-CAD3 Licenciado a: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ & JORGE LUIS GALLEGO	Contenido: Memorias de Vigas
Norma: NSR-10 DMO	Código Nimbus

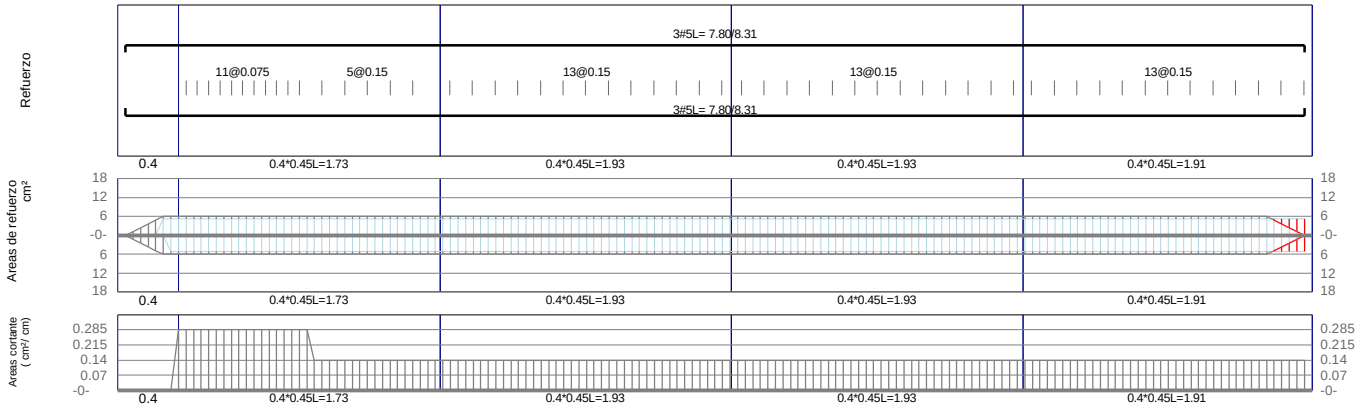
VIGA 10 / MUELLE



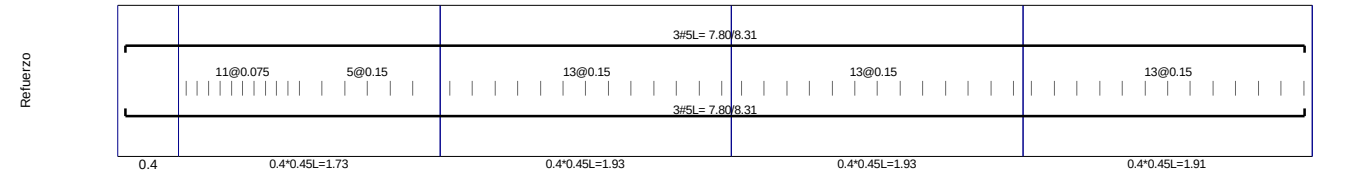
VIGA 13 / MUELLE



VIGA 16 / MUELLE



VIGA 4 / MUELLE



Nombre Principal

MALECON

Nombre Auxiliar

VIGAS MIRADOR

Dirección

MUNICIPIO DE SAN BERNARDO DEL VIENTO

Propietario

ALCALDIA DE SAN BERNARDO DEL VIENTO

Diseño Arquitectónico

DC-CAD3 Licenciado a:

FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ & JORGE LUIS GALLEGO

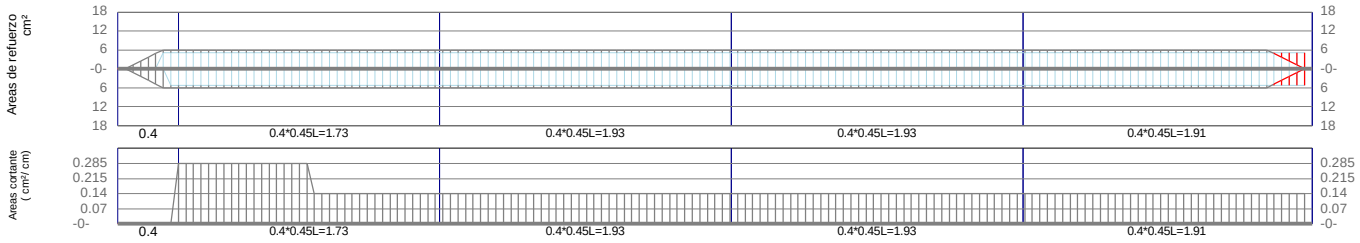
Contenido

Memorias de Vigas

Norma

NSR-10 DMO

Código Nimbus





DISEÑO DE CIMENTACION

Company: Ingeniero Civil Engineer: FREDY OMAR CARABALLO ALVAREZ
Project: Untitled 10:01:16 p. m. 19/12/2020
File: C:\Users\Usuario\Dropbox\PROY_FREDY_2020\11_NOVIEMBRE\EST_SUELOS-HIDRO-HIDRA-RIESGO-DIS_ESTR_M

P-Delta Analysis- Support Reactions

Support		Load	Force (ton)			Moment (ton-m)		
Axis	Floor	LdCase	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
A-1	2	DO	0.00	0.00	0.59	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.92	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.85	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.37	0.00	0.00	0.00	0.00
B-1	2	DO	0.00	0.00	0.94	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.75	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.54	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.29	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.29	0.00	0.00	0.00	0.00
C-1	2	DO	0.00	0.00	0.81	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.95	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.72	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.60	0.00	0.00	0.00	0.00
D-1	2	DO	0.00	0.00	0.84	-0.01	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.94	-0.01	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.71	-0.01	0.00	0.00
		EQX	2.59	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.59	0.00	0.00	0.00	0.00
E-1	2	DO	0.00	0.00	0.41	-0.13	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	1.46	-0.46	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	1.35	-0.43	0.00	0.00
		EQX	1.29	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.29	0.00	0.00	0.00	0.00
A-2	2	DO	0.00	0.00	0.86	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.65	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.60	0.00	0.00	0.00
		EQX	0.95	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	0.95	0.00	0.00	0.00	0.00
A-3	2	DO	0.00	0.00	0.87	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.80	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.74	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00
A-4	2	DO	0.00	0.00	1.19	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.19	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.02	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.72	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.72	0.00	0.00	0.00	0.00
B-4	2	DO	0.00	0.00	0.94	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	5.35	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	4.94	0.00	0.00	0.00
		EQX	3.95	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	3.95	0.00	0.00	0.00	0.00
C-4	2	DO	0.00	0.00	0.81	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.09	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.62	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.73	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.73	0.00	0.00	0.00	0.00
D-4	2	DO	0.00	0.00	0.84	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.00	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.54	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.70	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.70	0.00	0.00	0.00	0.00
E-4	2	DO	0.00	0.00	0.41	-0.13	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.98	-0.95	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.75	-0.88	0.00	0.00
		EQX	2.34	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.34	0.00	0.00	0.00	0.00
A-5	2	DO	0.00	0.00	0.86	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.79	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.72	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00



Axis	Floor	LdCase	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
A-6	2	DO	0.00	0.00	0.86	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.78	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.72	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00
A-7	2	DO	0.00	0.00	1.20	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.25	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.08	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.77	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.77	0.00	0.00	0.00	0.00
B-7	2	DO	0.00	0.00	0.94	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	5.56	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.13	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.08	0.00	0.00	0.00	0.00
C-7	2	DO	0.00	0.00	0.81	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.32	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.84	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.89	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.89	0.00	0.00	0.00	0.00
D-7	2	DO	0.00	0.00	0.84	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.23	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.75	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.86	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.86	0.00	0.00	0.00	0.00
E-7	2	DO	0.00	0.00	0.41	-0.13	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	3.10	-0.98	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.86	-0.91	0.00	0.00
		EQX	2.42	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.42	0.00	0.00	0.00	0.00
A-8	2	DO	0.00	0.00	0.86	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.78	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.72	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00
A-9	2	DO	0.00	0.00	0.86	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.78	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.72	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00
A-10	2	DO	0.00	0.00	1.20	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.25	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.08	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.77	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.77	0.00	0.00	0.00	0.00
B-10	2	DO	0.00	0.00	0.94	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	5.56	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.13	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.08	0.00	0.00	0.00	0.00
C-10	2	DO	0.00	0.00	0.81	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.32	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.84	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.89	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.89	0.00	0.00	0.00	0.00
D-10	2	DO	0.00	0.00	0.84	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.23	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.75	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.86	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.86	0.00	0.00	0.00	0.00
E-10	2	DO	0.00	0.00	0.41	-0.13	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	3.10	-0.98	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.86	-0.91	0.00	0.00
		EQX	2.42	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.42	0.00	0.00	0.00	0.00
A-11	2	DO	0.00	0.00	0.86	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.78	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.72	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00



Axis	Floor	LdCase	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
A-12	2	D0	0.00	0.00	0.86	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.78	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.72	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00
A-13	2	D0	0.00	0.00	1.20	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.26	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.08	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.77	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.77	0.00	0.00	0.00	0.00
B-13	2	D0	0.00	0.00	0.94	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	5.56	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.13	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.08	0.00	0.00	0.00	0.00
C-13	2	D0	0.00	0.00	0.81	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.33	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.84	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.89	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.89	0.00	0.00	0.00	0.00
D-13	2	D0	0.00	0.00	0.84	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.23	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.75	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.86	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.86	0.00	0.00	0.00	0.00
E-13	2	D0	0.00	0.00	0.41	-0.13	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	3.10	-0.98	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.86	-0.91	0.00	0.00
		EQX	2.42	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.42	0.00	0.00	0.00	0.00
A-14	2	D0	0.00	0.00	0.84	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.76	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.70	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00
A-15	2	D0	0.00	0.00	0.97	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	0.88	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.82	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.13	0.00	0.00	0.00	0.00
A-16	2	D0	0.00	0.00	0.67	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	1.04	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	0.96	0.00	0.00	0.00
		EQX	1.53	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.53	0.00	0.00	0.00	0.00
B-16	2	D0	0.00	0.00	0.94	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	2.78	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.57	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.33	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.33	0.00	0.00	0.00	0.00
C-16	2	D0	0.00	0.00	0.81	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	3.16	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.92	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.73	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.73	0.00	0.00	0.00	0.00
D-16	2	D0	0.00	0.00	0.84	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	3.12	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	2.88	0.00	0.00	0.00
		EQX	2.72	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	2.72	0.00	0.00	0.00	0.00
E-16	2	D0	0.00	0.00	0.41	-0.13	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	1.55	-0.49	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	1.43	-0.45	0.00	0.00
		EQX	1.35	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	1.35	0.00	0.00	0.00	0.00



P-Delta Analysis- Support Reactions

Support		Load	Force (ton)			Moment (ton-m)		
Axis	Floor	LdCase	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
C-10	2	D0	0.00	0.00	0.81	0.00	0.00	0.00
		DL	0.00	0.00	6.32	0.00	0.00	0.00
		LL	0.00	0.00	5.84	0.00	0.00	0.00
		EQX	4.89	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		EQY	0.00	4.89	0.00	0.00	0.00	0.00

Màxima reacciòn:

Ps=12.97 Ton

$$Qadm = \frac{Qup + Quf}{3} = \mathbf{20.70\ ton}$$ HINCADO

Verificación de la capacidad de carga del pilote. CUMPLE !
Carga admisible P_a =20.70 ton
Carga de servicio P_s =12.97 ton $P_s < P_a$ Cumple.

Se emplea la carga admisible del pilote de L=20m; con longitud efectiva de 10m por socavaciòn.

PILOTE MIXTO 12” x 3/8”

Pilote con camisa de acero Hincada y relleno en concreto reforzado fundido in situ

Propiedades de la sección

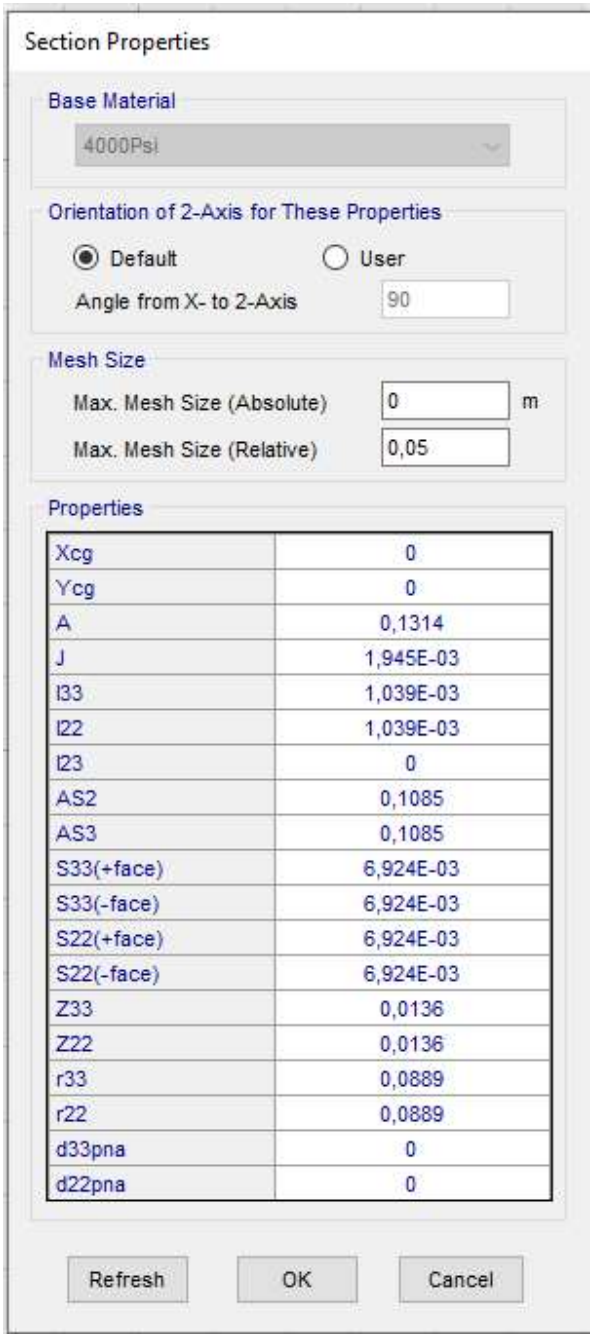
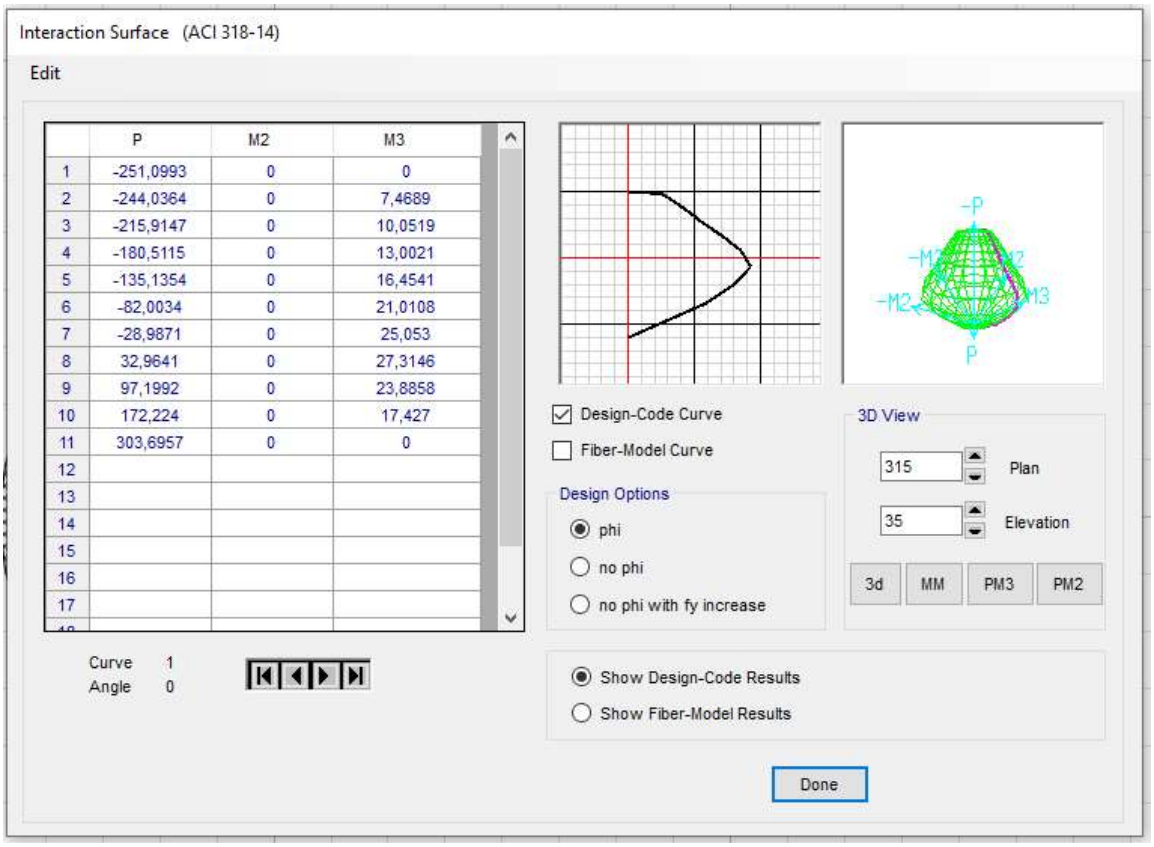
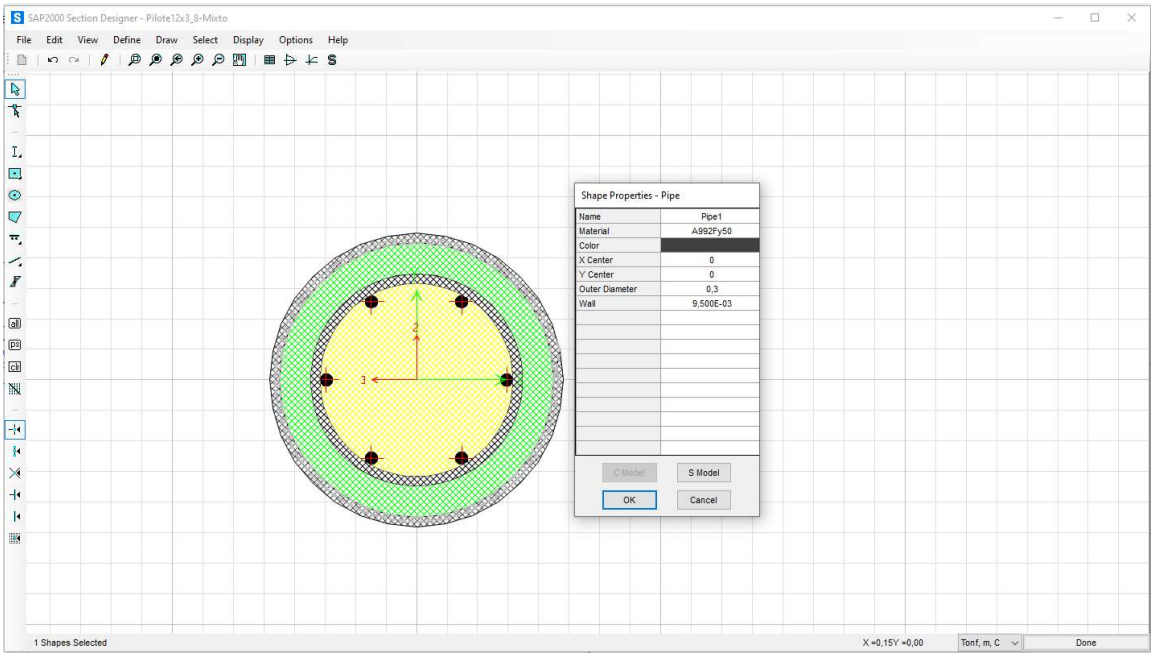
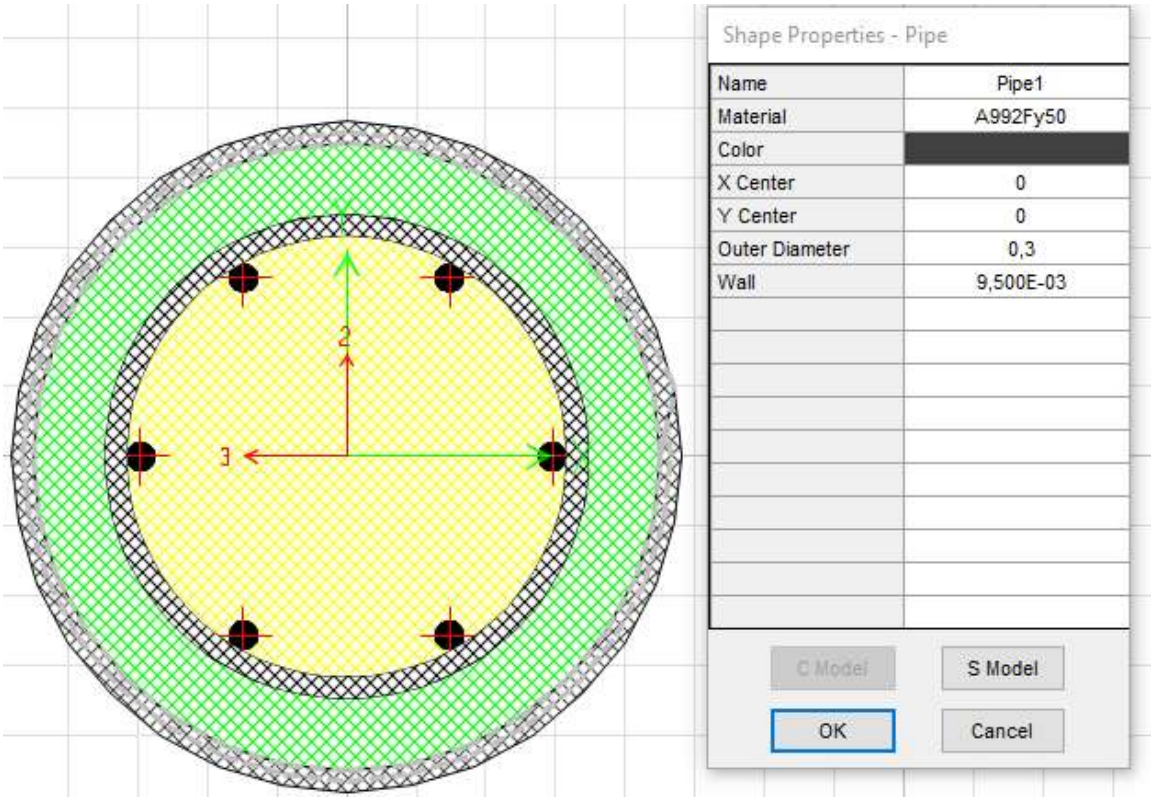


DIAGRAMA DE INTERACCION

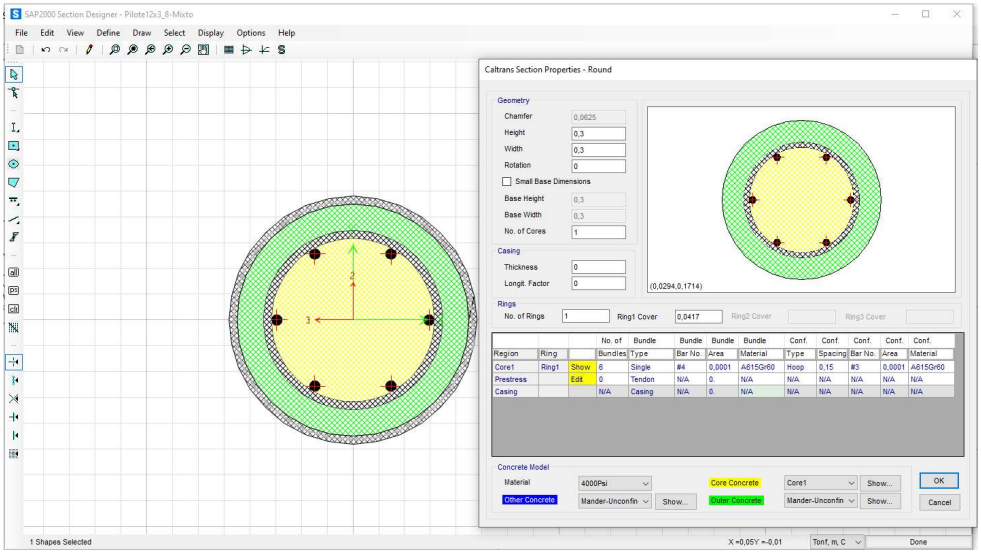


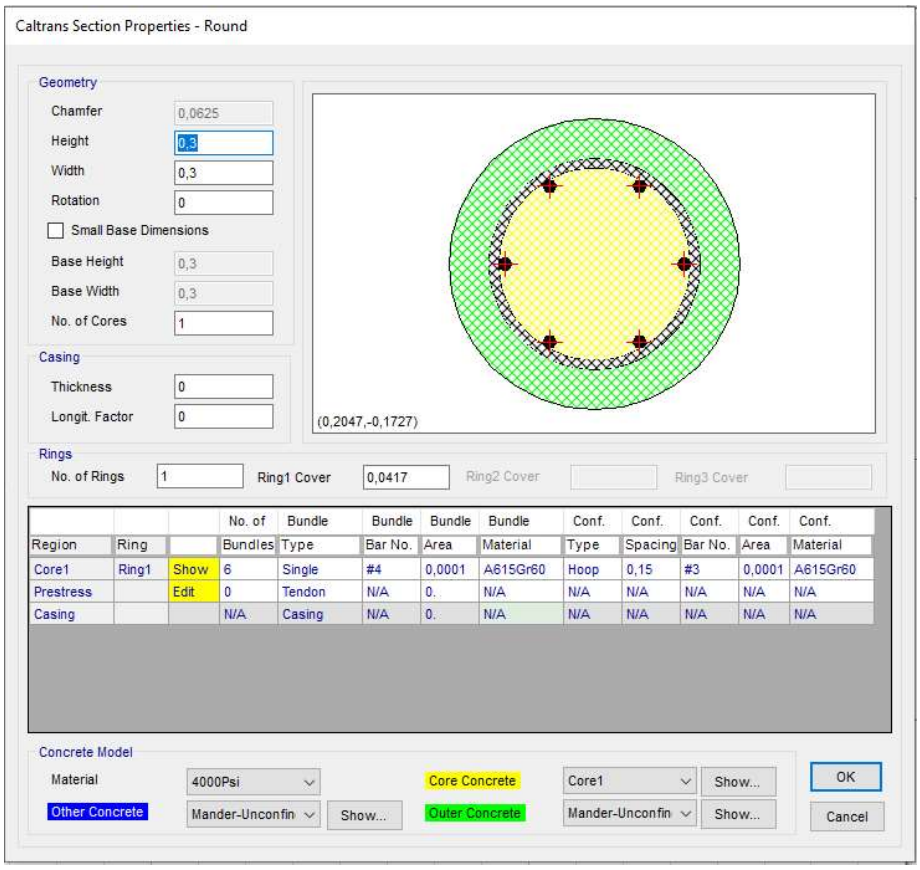
Camisa de acero Tubular circular de 12” x 3/8”





Núcleo de concreto reforzado



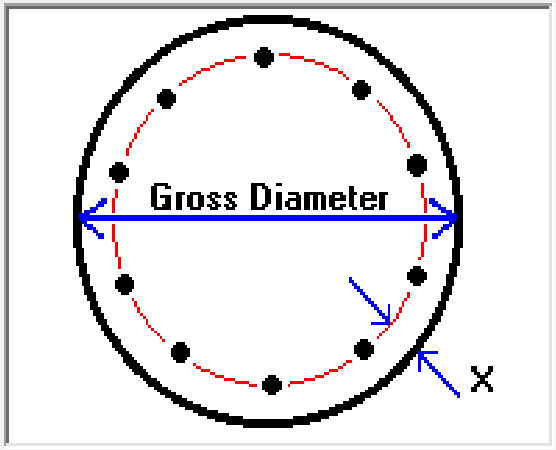


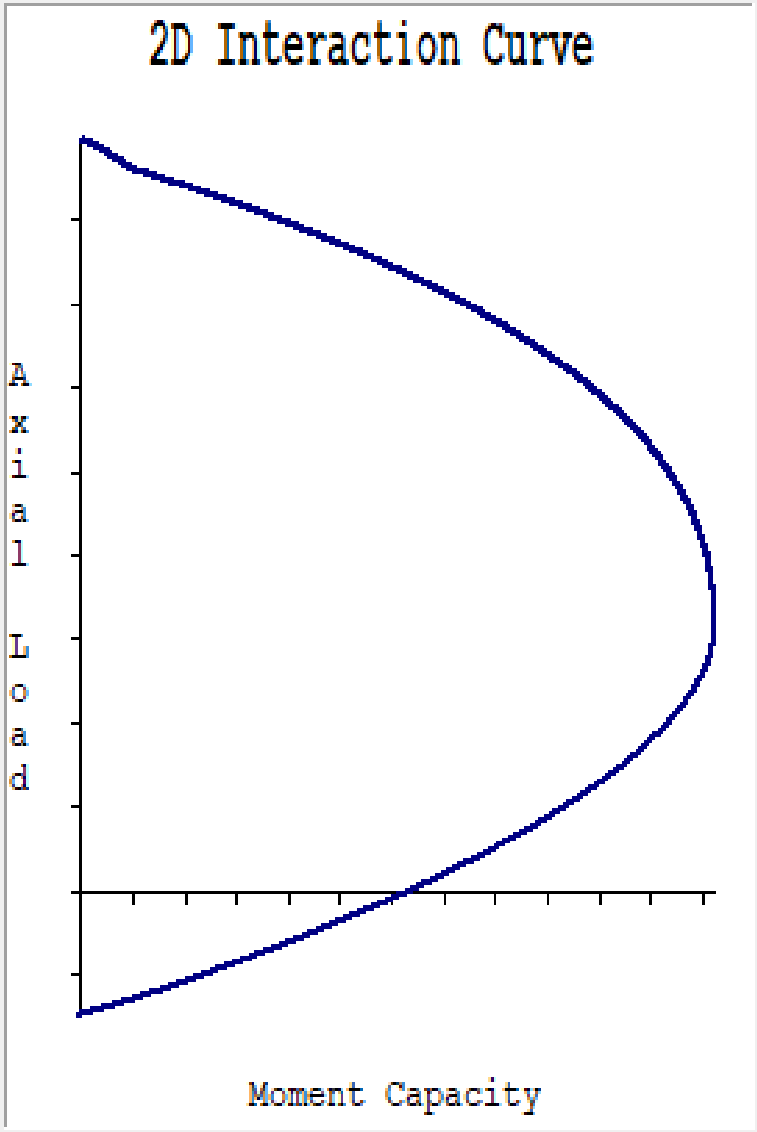
Units

English Metric

Column Description

Gross diameter	300.00	mm
Area of Steel	774.00	mm^2
X distance	46.00	mm
F'c	28.00	MPa
Fy	420.00	MPa
Phi Factor	.90	
Ult Concrete Strain	.003	





phi*Pn (kN)	phi*Mn (kN*m)
1790.	0.
1710.	6.
1620.	17.
1530.	26.
1440.	34.
1350.	40.
1260.	46.
1170.	51.
1080.	54.
990.	57.
900.	59.
810.	60.
720.	61.
630.	61.
540.	60.
450.	58.
360.	55.
270.	51.
180.	45.
90.	39.
0.	32.
-90.	23.
-180.	14.
-270.	3.
-293.	0.

ANALYZE PRINT HELP ABOUT