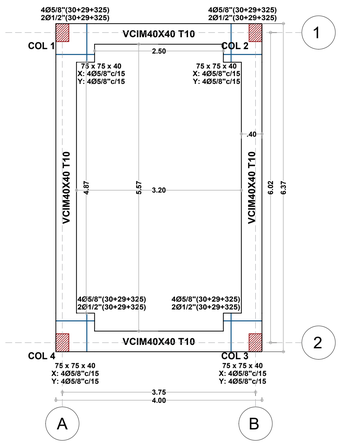
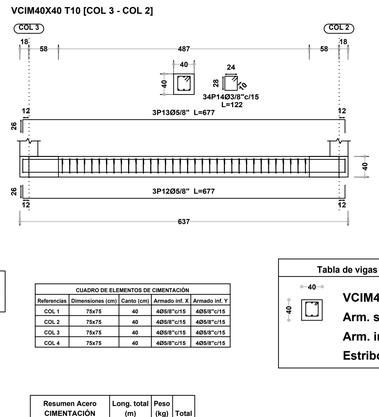


PLANTA DE CIMENTACIÓN



CIMENTACIÓN
Cimentación
Hormigón: 3000 PSI
Escala: 1:50

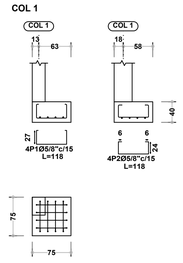
Arranques
nØxx(aa+bb+cc)
90°
40 bb

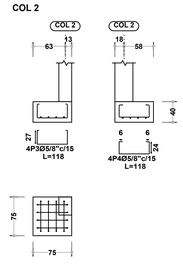
CUADRO DE ELEMENTOS DE CIMENTACIÓN				
Referencias	Dimensiones (cm)	Canto (cm)	Armado inf. X	Armado inf. Y
COL 1	75x75	40	4Ø5/8"c/15	4Ø5/8"c/15
COL 2	75x75	40	4Ø5/8"c/15	4Ø5/8"c/15
COL 3	75x75	40	4Ø5/8"c/15	4Ø5/8"c/15
COL 4	75x75	40	4Ø5/8"c/15	4Ø5/8"c/15

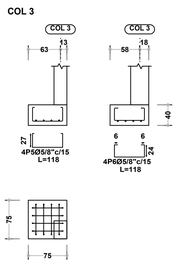
Resumen Acero CIMENTACIÓN Despiece cimentación		Long. total (m)	Peso (kg)	Total
Grado 60	Ø3/8"	126.9	71	
	Ø5/8"	172.4	269	340

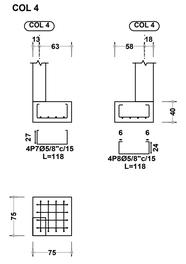
CIMENTACIÓN
Despiece cimentación
Hormigón: 3000 PSI
Escala: 1:50

Tabla de vigas centradoras
VCIM40X40 T10
Arm. sup.: 3Ø5/8"
Arm. inf.: 3Ø5/8"
Estribos: 1xØ3/8"c/15



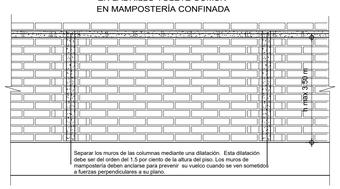


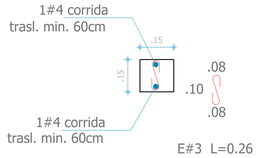


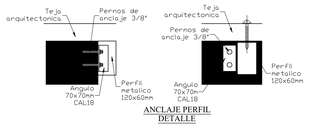


Elemento	Pos.	Diám.	No.	Long. (cm)	Total (cm)	Grado 60 (kg)
COL 1	1	Ø5/8"	4	118	472	7.4
	2	Ø5/8"	4	118	472	7.4
					Total:	14.8
COL 2	3	Ø5/8"	4	118	472	7.4
	4	Ø5/8"	4	118	472	7.4
					Total:	14.8
COL 3	5	Ø5/8"	4	118	472	7.4
	6	Ø5/8"	4	118	472	7.4
					Total:	14.8
COL 4	7	Ø5/8"	4	118	472	7.4
	8	Ø5/8"	4	118	472	7.4
					Total:	14.8
VCIM40X40 T10 [COL 1 - COL 2]	9	Ø5/8"	3	445	1335	20.9
	10	Ø5/8"	3	445	1335	20.9
	11	Ø3/8"	18	122	2196	12.3
					Total:	54.1
VCIM40X40 T10 [COL 3 - COL 2]	12	Ø5/8"	3	677	2031	31.7
	13	Ø5/8"	3	677	2031	31.7
	14	Ø3/8"	34	122	4148	23.2
					Total:	86.6
VCIM40X40 T10 [COL 4 - COL 1]	15	Ø5/8"	3	677	2031	31.7
	16	Ø5/8"	3	677	2031	31.7
	17	Ø3/8"	34	122	4148	23.2
					Total:	86.6
VCIM40X40 T10 [COL 4 - COL 3]	18	Ø5/8"	3	445	1335	20.9
	19	Ø5/8"	3	445	1335	20.9
	20	Ø3/8"	18	122	2196	12.3
					Total:	54.1
					Ø3/8":	71.0
					Ø5/8":	269.6
					Total:	340.6

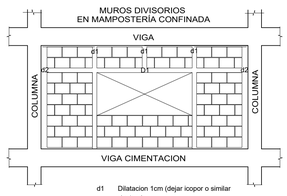
ELEMENTO DE FACHADA
EN LADRILLO TOLETE COMÚN
EN MAMPOSTERÍA CONFINADA



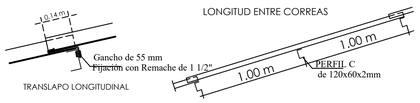




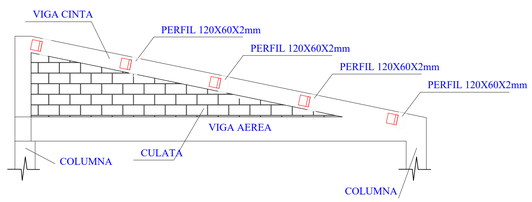
VIGA CINTA S= 15X15

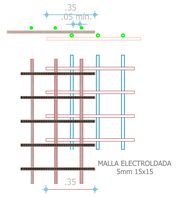


d1 Dilatacion 1cm (dejar icopor o similar de 1cm)
d2 Dilatacion 1.5cm (dejar icopor o similar de 1.5cm)
D1 Dintel enchapado

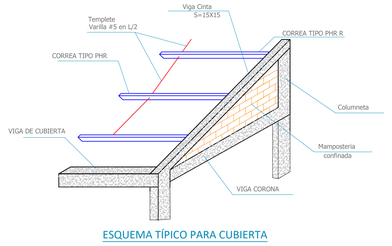


DETALLE DE CUBIERTA





DETALLE TRASLAPO DE MALLA



ESQUEMA TÍPICO PARA CUBIERTA

MUROS EN MAMPOSTERÍA CONFINADA

EL DISEÑO ESTRUCTURAL SE LLEVO A CABO BAJO LO ESTABLECIDO EN EL TITULO C Y TITULO D DEL REGLAMENTO COLOMBIANO DE CONSTRUCCIÓN SISMORESISTENTE NSR-10, EL DISEÑO ESTRUCTURAL SE BASA EN PÓRTICOS RESISTENTES A MOMENTOS COMBINADOS CON MUROS EN MAMPOSTERÍA CONFINADA, SE DEBERÁN LLEVAR A CABO TODAS LAS RECOMENDACIONES AQUI ESTABLECIDAS.

LA INVESTIGACIÓN DEL SUELO DEBERA SER FIRMADA POR UN PROFESIONAL IDONEO QUE AVALE EL SISTEMA DE CIMENTACIÓN AQUI PRESENTADA, DE LO CONTRARIO, SI EL SUELO ES INESTABLE SE DEBERAN DISPONER DE MEJORAS EN EL SUELO DE CIMENTACIÓN;EN GENERAL SE DEBERÁ REVISAR Y AVALAR LO ESTIPULADO EN EL REGLAMENTO COLOMBIANO DE CONSTRUCCIÓN SISMORESISTENTE NSR-10.

ESTABILIDAD DE LA ESTRUCTURA DURANTE LA CONSTRUCCIÓN

LA ESTABILIDAD DE LA ESTRUCTURA DURANTE EL PROCESO CONSTRUCTIVO ES RESPONSABILIDAD DEL CONSTRUCTOR.

SUPERVISIÓN TÉCNICA

LA SUPERVISIÓN TÉCNICA SE DEBE REALIZAR SIGUIENDO LOS REQUISITOS DEL TÍTULO I DEL REGLAMENTO DE CONSTRUCCIÓN SISMO RESISTENTE NSR-10.

ESPECIFICACIONES

REGLAMENTO DE DISEÑO:

REGLAMENTO COLOMBIANO DE CONSTRUCCIÓN SISMO RESISTENTE NSR-10 LEY 400 DE 1997 (MODIFICADA LEY 1229 DE 2008)
DECRETO 926 DEL 19 DE MARZO DE 2010
DECRETO 2525 DEL 13 DE JULIO DE 2010
DECRETO 092 DEL ENERO 17 DE 2011

CONCRETO:

SOLADOS:	17 Mpa
CICLÓPEO (50%-50%):	17 Mpa
CIMENTACIÓN:	21 Mpa
COLUMNAS:	21 Mpa
VIGAS Y PLACAS:	21 Mpa

CONCRETO CON AGREGADOS DE PESO NORMAL
TAMAÑO MÁXIMO DEL AGREGADO GRUESO 25mm

ACERO DE REFUERZO:
LAS BARRAS DE REFUERZO DEBEN SER CORRUGADAS, DE ACERO DE BAJA ALEACIÓN QUE CUMPLAN CON LA NORMA NTC-2289.

BARRAS DE REFUERZO:	420 Mpa
REFUERZO ELECTROSOLDADO DE ALAMBRE:	420 Mpa
(MALLA ELECTROSOLDADA) TRASLAPO MALLAS:	L=.35m

DETALLES CONEXIONES METÁLICAS

Soldaduras				
Clase de resistencia	Ejecución	Tipo	Lado (mm)	Longitud de cordones (mm)
E70XX	En taller	A tope en 'V' simple	2	100

ESQUEMA TIPICO DE FIJACIÓN PARA CORREAS PHR C 120x60X2mm

Designación	Ilustración	Símbolo
Soldadura en ángulo		
Soldadura a tope en 'V' simple (con chaflán)		
Soldadura a tope en bisel simple		
Soldadura a tope en bisel doble		
Soldadura a tope en bisel simple con talón de raíz amplio		
Soldadura combinada a tope en bisel simple y en ángulo		
Soldadura a tope en bisel simple con lado curvo		

REFERENCIAS Y SIMBOLOGIA

Para la representación de los simbolos de soldaduras se consideran las indicaciones de la norma ANSI/AWS A2.4-98 'STANDARD SYMBOLS FOR WELDING, BRAZING, AND NONDESTRUCTIVE EXAMINATION'.

METODO DE REPRESENTACIÓN DE SOLDADURAS

Conforme a la figura 2 de ANSI/AWS A2.4-98 y a los tipos de soldaduras empleadas en este proyecto, se desarrolla el siguiente esquema de representación de una soldadura:



Referencias:
1: flecha (conexión entre 2 y 6)
2: linea de referencia
3: simbolo de soldadura
4: simbolo soldadura perimetral
5: simbolo de campo, soldadura en el lugar de montaje.
6: linea del dibujo que identifica la unión propuesta.
S: profundidad del bisel. En soldaduras en angulo, es el lado del cordón de soldadura.
(E): tamaño del cordón en soldaduras a tope.
L: longitud efectiva del cordón de soldadura
D: dato suplementario. En general, la serie de electrodo a utilizar y el proceso precualificado de soldeo.

La información relacionada con el lado de la unión soldada a la que apunta la flecha, se coloca por debajo de la linea de referencia, mientras que para el lado opuesto, se indica por encima de la linea de referencia:

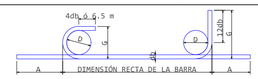
Donde:
OS(Other Side): es el otro lado de la flecha
AS(Arrow Side): es el lado de la flecha
Referencia 3

RECUBRIMIENTOS

ZAPATAS CONTRA EL TERRENO:	7.5 cm
VIGAS DE CIMENTACIÓN:	4.0 cm
MUROS ESTRUCTURALES:	2.5 cm
LOSAS DE ENTREPISO:	2.0 cm
VIGAS:	2.0 cm
COLUMNAS:	4.0 cm
OTROS ELEMENTOS:	LOS MOSTRADOS EN LOS DETALLES

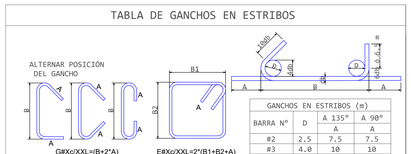
TABLA DE GANCHOS EN ESTRIBOS

TABLA DE GANCHOS ESTÁNDAR



GANCHOS ESTANDAR					
BARRA N°	D	GANCHOS A 180°		GANCHOS A 90°	
		A	G	A	G
#2	3.8	10	5.0	10	11.6
#3	5.7	15	7.6	15	17.4
#4	7.6	15	10.2	20	23.1
#5	9.5	20	12.7	25	29.0
#6	11.4	25	15.2	25	30.0
#7	13.3	30	17.8	30	36.6
#8	15.2	35	20.3	35	41.0
#9	24.1	40	29.8	40	48.5
#10	27.3	45	33.7	45	54.0

A ES LA DIMENSIÓN NECESARIA PARA FORMAR EL GANCHO
EN TODOS LOS DETALLES LA LONGITUD DE GANCHOS PRESENTADA CORRESPONDE A LA NECESARIA PARA CONFORMAR EL GANCHO.



EN TODOS LOS DETALLES LA LONGITUD DE GANCHOS PRESENTADA
CORRESPONDE A LA NECESARIA PARA CONFORMAR EL GANCHO

ANCLAJE Y DESARROLLO DEL REFUERZO

TRASLAPOS MÍNIMOS TRACCIÓN	TRASLAPOS MÍNIMOS COMPRESIÓN
BARRAS No 2 550 mm	BARRAS No 2 550 mm
BARRAS No 3 500 mm	BARRAS No 3 500 mm
BARRAS No 4 600 mm	BARRAS No 4 600 mm
BARRAS No 5 700 mm	BARRAS No 5 700 mm
BARRAS No 6 900 mm	BARRAS No 6 900 mm
BARRAS No 7 1200 mm	BARRAS No 7 1200 mm
BARRAS No 8 1400 mm	BARRAS No 8 1400 mm
BARRAS No 10 1700 mm	BARRAS No 10 1700 mm

PLANO No: E-01 DE: 03
VERSIÓN: V-1.0

CONTENIDO:
DESPIECE CIMENTACIÓN DETALLES

MUNICIPIO DE CHITARAQUE
CHITARAQUE 1621
VIGOROZA LABRANZA
ALCALDÍA MUNICIPAL DE CHITARAQUE

PROYECTO "CONSTRUCCIÓN Y AMPLIACIÓN DE LA INFRAESTRUCTURA FÍSICA DEL PALACIO MUNICIPAL DEL MUNICIPIO DE CHITARAQUE, BOYACÁ"

COMPONENTE ESTRUCTURAL

APROBÓ / REVISÓ / DISEÑÓ

DISEÑADOR ESTRUCTURAL:
MUNICIPIO DE CHITARAQUE
HELBER LEONARDO NIÑO BAEZ
Secretario de Planeación, Infraestructura y Medio Ambiente - Chitaraque

REVISÓ:

VBO. PLANEACIÓN:

LOCALIZACIÓN:



PROPIEDAD INTELECTUAL DEL PROYECTO

CUALQUIER MODIFICACIÓN O CAMBIO EFECTUADO AL PROYECTO DEBERÁ SER APROBADO POR ESCRITO Y FIRMADO POR LOS REPRESENTANTES AUTORIZADOS DEL CONSULTOR, DE LO CONTRARIO NO SE HACE RESPONSABLE AL DISEÑADOR Y SE DESLINDARAN RESPONSABILIDADES A QUIEN CORRESPONDA

	FECHA	OBSERVACIONES Y/O MODIFICACIONES
1.		
2.		
3.		
4.		

ARCHIVO:
ESTRUCTURAL AMPLIACION ALCALDÍA CHITARAQUE.dwg

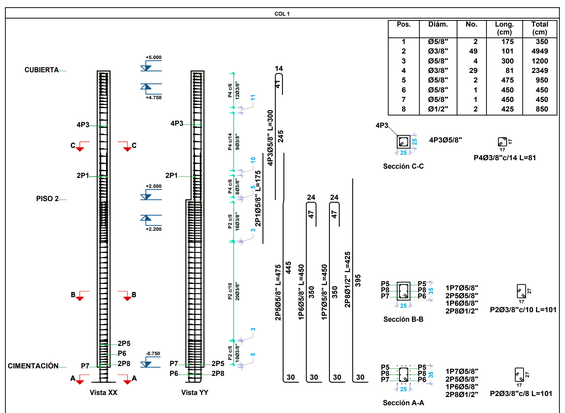
ESCALA: **INDICADA**

FECHA: **AGOSTO / 2026**

CONTENIDO:
DESPIECE CIMENTACIÓN DETALLES

PLANO No: E-01 DE: /03
E-01 VERSIÓN: V-1.0

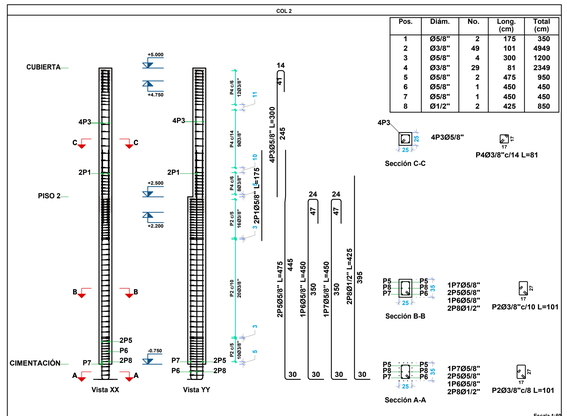
COL 1



Pos.	Diám.	No.	Long. (cm)	Total (cm)
1	Ø5/8"	2	175	350
2	Ø3/8"	49	101	4949
3	Ø5/8"	4	300	1200
4	Ø3/8"	29	81	2349
5	Ø5/8"	2	475	950
6	Ø5/8"	1	450	450
7	Ø5/8"	1	450	450
8	Ø1/2"	2	425	850

Planta	Dimensión (cm)	Hormigón		Armaduras Grado 60 (Latinoamérica)			Cuantía (kg/m3)
		Tipo: 3000 PSI Recubrimiento: 4 cm		Longitudinal (kg)	Estribos (kg)	Total +0 % (kg)	
		Volumen (m3)	Encofrado (m2)				
CUBIERTA	25x25	0.16	2.50	18.7	13.1	31.8	203.52
PISO 2	25x35	0.28	3.90	5.5	26.0	31.5	110.77
Total		0.44	6.40	24.2	39.2	63.3	143.66

COL 2



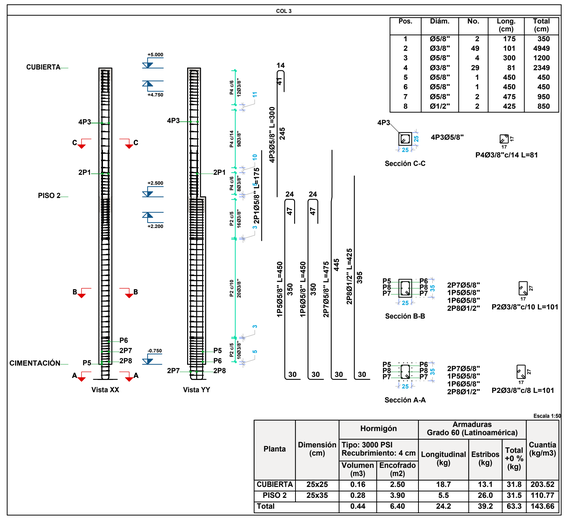
Pos.	Diám.	No.	Long. (cm)	Total (cm)
1	Ø5/8"	2	175	350
2	Ø3/8"	49	101	4949
3	Ø5/8"	4	300	1200
4	Ø3/8"	29	81	2349
5	Ø5/8"	2	475	950
6	Ø5/8"	1	450	450
7	Ø5/8"	1	450	450
8	Ø1/2"	2	425	850

Planta	Dimensión (cm)	Hormigón		Armaduras Grado 60 (Latinoamérica)			Cuantía (kg/m3)
		Tipo: 3000 PSI Recubrimiento: 4 cm		Longitudinal (kg)	Estribos (kg)	Total +0 % (kg)	
		Volumen (m3)	Encofrado (m2)				
CUBIERTA	25x25	0.16	2.50	18.7	13.1	31.8	203.52
PISO 2	25x35	0.28	3.90	5.5	26.0	31.5	110.77
Total		0.44	6.40	24.2	39.2	63.3	143.66

Elemento	Pos.	Diám.	No.	Esquema (cm)	Long. (cm)	Total (cm)	Grado 60 (kg)
COL 1	1	Ø5/8"	2	175	175	350	5.5
	2	Ø3/8"	49	27 / 17	101	4949	27.7
	3	Ø5/8"	4	245 / 41	300	1200	18.7
	4	Ø3/8"	29	17 / 17	81	2349	13.1
	5	Ø5/8"	2	345 91	475	950	14.8
	6	Ø5/8"	1	Consultar en plano	450	450	7.0
	7	Ø5/8"	1	Consultar en plano	450	450	7.0
	8	Ø1/2"	2	395	425	850	8.5
						Total:	102.3
COL 2	1	Ø5/8"	2	175	175	350	5.5
	2	Ø3/8"	49	27 / 17	101	4949	27.7
	3	Ø5/8"	4	245 / 41	300	1200	18.7
	4	Ø3/8"	29	17 / 17	81	2349	13.1
	5	Ø5/8"	2	Consultar en plano	475	950	14.8
	6	Ø5/8"	1	Consultar en plano	450	450	7.0
	7	Ø5/8"	1	Consultar en plano	450	450	7.0
	8	Ø1/2"	2	395	425	850	8.5
						Total:	102.3
COL 3	1	Ø5/8"	2	175	175	350	5.5
	2	Ø3/8"	49	27 / 17	101	4949	27.7
	3	Ø5/8"	4	245 / 41	300	1200	18.7
	4	Ø3/8"	29	17 / 17	81	2349	13.1
	5	Ø5/8"	1	Consultar en plano	450	450	7.0
	6	Ø5/8"	1	Consultar en plano	450	450	7.0
	7	Ø5/8"	2	Consultar en plano	475	950	14.8
	8	Ø1/2"	2	395	425	850	8.5
						Total:	102.3
COL 4	1	Ø5/8"	2	175	175	350	5.5
	2	Ø3/8"	49	27 / 17	101	4949	27.7
	3	Ø5/8"	4	245 / 41	300	1200	18.7
	4	Ø3/8"	29	17 / 17	81	2349	13.1
	5	Ø5/8"	1	Consultar en plano	450	450	7.0
	6	Ø5/8"	1	Consultar en plano	450	450	7.0
	7	Ø5/8"	2	Consultar en plano	475	950	14.8
	8	Ø1/2"	2	395	425	850	8.5
						Total:	102.3
						Ø3/8":	163.2
						Ø1/2":	34.0
						Ø5/8":	212.0
						Total:	409.2

Pilares que nacen en CIMENTACIÓN y mueren en CUBIERTA
Hormigón: 3000 PSI
Acero en barras: Grado 60 (Latinoamérica)
Acero en estribos: Grado 60 (Latinoamérica)

COL 3



Pos.	Diám.	No.	Long. (cm)	Total (cm)
1	Ø5/8"	2	175	350
2	Ø3/8"	49	101	4949
3	Ø5/8"	4	300	1200
4	Ø3/8"	29	81	2349
5	Ø5/8"	1	450	450
6	Ø5/8"	1	450	450
7	Ø5/8"	2	475	950
8	Ø1/2"	2	425	850

Planta	Dimensión (cm)	Hormigón		Armaduras Grado 60 (Latinoamérica)			Cuantía (kg/m3)
		Tipo: 3000 PSI Recubrimiento: 4 cm		Longitudinal (kg)	Estribos (kg)	Total +0 % (kg)	
		Volumen (m3)	Encofrado (m2)				
CUBIERTA	25x25	0.16	2.50	18.7	13.1	31.8	203.52
PISO 2	25x35	0.28	3.90	5.5	26.0	31.5	110.77
Total		0.44	6.40	24.2	39.2	63.3	143.66

COL 4

Pos.	Diám.	No.	Long. (cm)	Total (cm)
1	Ø5/8"	2	175	350
2	Ø3/8"	49	101	4949
3	Ø5/8"	4	300	1200
4	Ø3/8"	29	81	2349
5	Ø5/8"	1	450	450
6	Ø5/8"	1	450	450
7	Ø5/8"	2	475	950
8	Ø1/2"	2	425	850

Planta	Dimensión (cm)	Hormigón		Armaduras Grado 60 (Latinoamérica)			Cuantía (kg/m3)
		Tipo: 3000 PSI Recubrimiento: 4 cm		Longitudinal (kg)	Estribos (kg)	Total +0 % (kg)	
		Volumen (m3)	Encofrado (m2)				
CUBIERTA	25x25	0.16	2.50	18.7	13.1	31.8	203.52
PISO 2	25x35	0.28	3.90	5.5	26.0	31.5	110.77
Total		0.44	6.40	24.2	39.2	63.3	143.66

Viga centradora entre zapatas

DEBEN VERIFICARSE EN OBRA Y CUMPLIR COMO MINIMO CON LOS SIGUIENTES VALORES PARA CADA DIAMETRO

LONGITUDES MINIMAS DE GANCHOS Y TRASLAPOS (m)

DIAMETRO BARRA N°	*90°*	*180°*	*135° (ESTRIBOS)*	*TRASLAPOS*
3	*0.15*	*0.13*	*0.11*	*0.40*
4	*0.20*	*0.15*	*0.13*	*0.60*
5	*0.25*	*0.20*	*0.16*	*0.70*
6	*0.30*	*0.25*	*0.20*	*0.85*
7	*0.35*	*0.30*	*0.23*	*1.25*
8	*0.40*	*0.35*	*0.26*	*1.40*

GANCHOS NORMALES A TRACCION, DIMENSIONES (mm)

Barra N°	Gancho 90°			Gancho 180°		
	D	L	C	L	C	H
4	76	200	181	150	120	100
5	95	250	227	200	130	127
6	115	300	272	250	150	153
7	133	350	317	300	180	178
8	152	400	363	350	200	203
9	230	500	425	450	300	287
10	228	550	472	500	300	322

PLACA DE CONTRAPISO CORTE

Resumen Acero Pilares	Long. total (m)	Peso (kg)	Total
Grado 60 Ø3/8"	291.9	163	
Ø1/2"	34.0	34	
Ø5/8"	136.0	212	409

DETALLE PLACA DE CONTRAPISO

CONCRETO DE 21MPa

DETALLE JUNTA DE DILATACIÓN LOSA
ESCALA ESQUEMATICA

DETALLE 1
JUNTA DE DILATACIÓN EN LOSA DE CONTRAPISO
(DIMENSIONES EN MILÍMETROS)
ESCALA ESQUEMATICA

PLANO No: E-02 DE: /03
VERSIÓN: V-1.0

CONTENIDO:
DESPIECE COLUMNAS
DETALLES

ALCALDÍA MUNICIPAL DE CHITARAQUE

PROYECTO "CONSTRUCCIÓN Y AMPLIACIÓN DE LA INFRAESTRUCTURA FÍSICA DEL PALACIO MUNICIPAL DEL MUNICIPIO DE CHITARAQUE, BOYACÁ"

COMPONENTE ESTRUCTURAL

APROBÓ / REVISÓ / DISEÑÓ

DISEÑADOR ESTRUCTURAL:
MUNICIPIO DE CHITARAQUE
HELBER LEONARDO NIÑO BAEZ
Secretario de Planeación, Infraestructura y Medio Ambiente - Chitaraque

REVISÓ:

VBO. PLANEACIÓN:

LOCALIZACIÓN:



PROPIEDAD INTELECTUAL DEL PROYECTO

CUALQUIER MODIFICACIÓN O CAMBIO EFECTUADO AL PROYECTO DEBERÁ SER APROBADO POR ESCRITO Y FIRMADO POR LOS REPRESENTANTES AUTORIZADOS DEL CONSULTOR, DE LO CONTRARIO NO SE HACE RESPONSABLE AL DISEÑADOR Y SE DESLINDARAN RESPONSABILIDADES A QUIEN CORRESPONDA.

	FECHA	OBSERVACIONES Y/O MODIFICACIONES
1.		
2.		
3.		
4.		

ARCHIVO: ESTRUCTURAL AMPLIACION ALCALDÍA CHITARAQUE.dwg

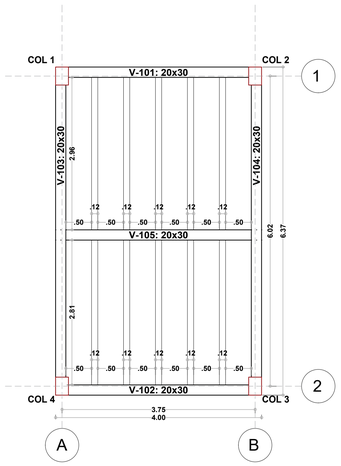
ESCALA: **INDICADA**

FECHA: **AGOSTO / 2026**

CONTENIDO: **DESPIECE COLUMNAS DETALLES**

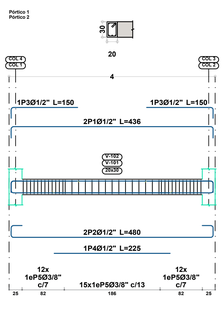
PLANO No: E-02 DE: /03

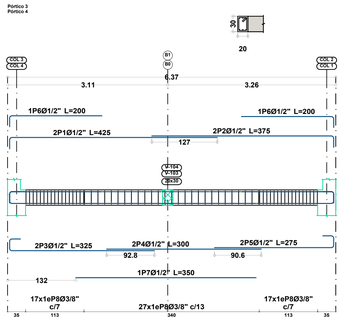
E-02 VERSIÓN: V-1.0

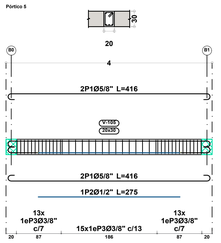


PLANTA DE ENTREPISO

Tabla de características de forjados de viguetas (Grupo 1)
FORJADO DE VIGUETAS IN SITU
Canto de bovedilla: 23 cm
Espesor capa compresión: 7 cm
Intereje: 62 cm
Ancho del nervio: 12 cm
Ancho de la base: 12 cm
Bovedilla: CASETON DE LONA
Peso propio: 0.28 t/m2
Recubrimiento geométrico superior: 3.0 cm
Recubrimiento geométrico inferior: 3.0 cm
Recubrimiento geométrico lateral: 3.0 cm
Nota: Consulte los detalles referentes a enlaces con forjados de la estructura principal y de las zonas macizadas.



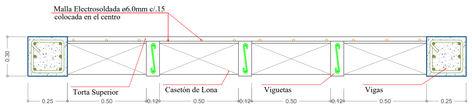




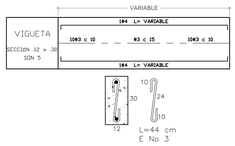
Elemento	Pos.	Diám.	No.	Esquema (cm)	Long. (cm)	Total (cm)	Grado 60 (kg)
Pórtico 1=Pórtico 2	1	Ø1/2"	2	392	436	872	8.7
	2	Ø1/2"	2	392	480	960	9.5
	3	Ø1/2"	2	129	150	300	3.0
	4	Ø1/2"	1	225	225	225	2.2
	5	Ø3/8"	39	129 / 15	99	3861	21.6
						Total: (x2):	45.0 90.0
Pórtico 3=Pórtico 4	1	Ø1/2"	2	403	425	850	8.5
	2	Ø1/2"	2	353	375	750	7.5
	3	Ø1/2"	2	281	325	650	6.5
	4	Ø1/2"	2	300	300	600	6.0
	5	Ø1/2"	2	231	275	550	5.5
	6	Ø1/2"	2	179	200	400	4.0
	7	Ø1/2"	1	350	350	350	3.5
	8	Ø3/8"	61	129 / 15	99	6039	33.8
						Total: (x2):	79.3 159.6
Pórtico 5	1	Ø5/8"	4	392 / 12 / 23	416	1664	26.0
	2	Ø1/2"	1	275	275	275	2.7
	3	Ø3/8"	41	129 / 15	99	4059	22.7
						Total:	51.4
						Ø3/8": Ø1/2": Ø5/8": Total:	133.5 132.5 26.0 292.0

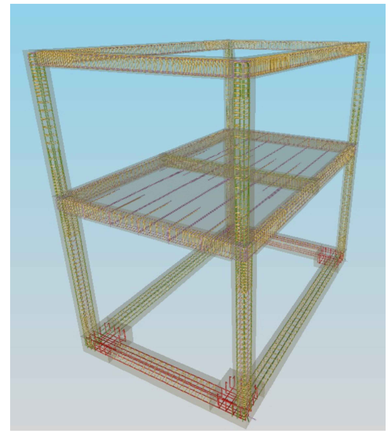
Resumen Acero Plano de pórticos		Long. total (m)	Peso (kg)	Total
Grado 60	Ø3/8"	238.6	134	
	Ø1/2"	132.9	132	
	Ø5/8"	16.6	26	292

PISO 2
Despiece de vigas
Hormigón: 3000 PSI
Acero en barras: Grado 60 (Latinoamérica)
Acero en estribos: Grado 60 (Latinoamérica)
Escala pórticos 1:50
Escala secciones 1:50
Escala huecos 1:50
Recubrimientos: 2.0 cm

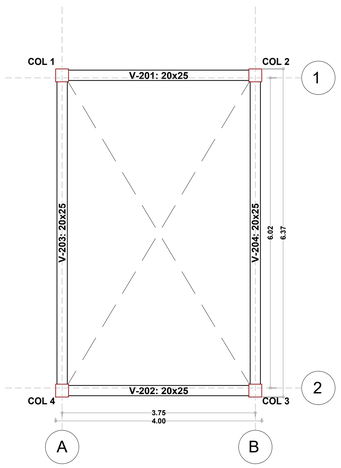


DETALLE TIPICO PLACA ENTREPISO
SIN ESCALA

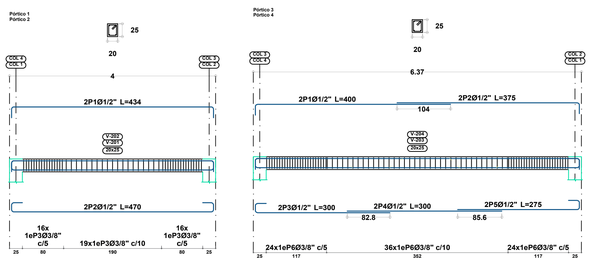




REFUERZO ANCLADO	REFUERZO EN PAQUETE	REFUERZO EN 2da FILA	REFUERZO ADICIONAL EN LAS CARAS PARA VIGAS ALTAS		RECUBRIMIENTOS VIGAS Y VIGUETAS DE CIMENTACIÓN			RECUBRIMIENTOS VIGAS Y VIGUETAS AÉREAS		VIGAS FUNDIDAS EN 2da ETAPA	CONVENCIÓN FLEJES	CONVENCIÓN REFUERZO	LONGITUD DE GANCHOS	CUADRO DE LONG. MÍNIMAS
Indica refuerzo anclado con epóxico	Refuerzo en paquete	Refuerzo en 2a Fila; Viga adicional: 1FLx2 +3 Flejes del elemento	●2ø4 para B=@.30 ●2ø5 para B=0.30	●4ø4 Para B=@.30 ●4ø5 Para B=0.30	Flejes vigas de carga	Flejes vigas de cimentación y vigueta	Concreto pobre	PLACAS	RECUBRIMIENTOS LATERALES VIGAS CONTRA EL TERRENO	VIGAS ENTERRADAS	Flejes vigas de carga	Flejes vigas de cimentación y vigueta	RECUBRIMIENTOS LATERALES VIGUETAS	VIGAS	Superficie rugosa; Garantizar mínimo 3.0cm libres; Concreto 1a etapa; Concreto 2a etapa	Cantidad; Diámetro Longitud; 54 #3100cm	Cantidad; Longitud (Decímetros); 2#525; Diámetro	Gancho; Gancho; Ver longitud mínima del gancho en cuadro	BARRA Nº GANCHO TRASLAPO
			Para cimentación: L 50 > 2/3 > 1.00 Para placas aéreas: L 35 > Ld > 0.80	Para cimentación H >1.50 Para placas aéreas H> > 1.10															3 .15 .50 4 .20 .60 5 .25 .70 6 .30 .90 7 .35 1.20 8 .40 1.40 10 .50 1.70



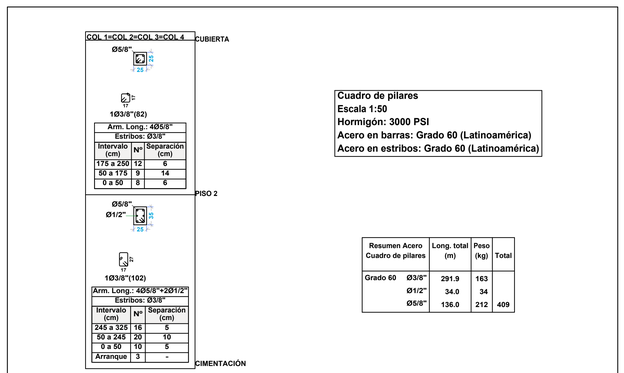
PLANTA DE CUBIERTA



Elemento	Pos.	Diám.	No.	Esquema (cm)	Long. (cm)	Total (cm)	Grado 60 (kg)
Pórtico 1=Pórtico 2	1	Ø1/2"	2	392	434	868	8.6
	2	Ø1/2"	2	392	470	940	9.3
	3	Ø3/8"	81	129 / 15	89	4539	25.4
						Total: (x2):	43.3 86.6
Pórtico 3=Pórtico 4	1	Ø1/2"	2	379	400	800	8.0
	2	Ø1/2"	2	354	375	750	7.5
	3	Ø1/2"	2	261	300	600	6.0
	4	Ø1/2"	2	300	300	600	6.0
	5	Ø1/2"	2	236	275	550	5.5
	6	Ø3/8"	84	129 / 15	89	7476	41.8
						Total: (x2):	74.8 149.6
						Ø3/8": Ø1/2": Total:	134.4 101.8 236.2

CUBIERTA
Despiece de vigas
Hormigón: 3000 PSI
Acero en barras: Grado 60 (Latinoamérica)
Acero en estribos: Grado 60 (Latinoamérica)
Escala pórticos 1:50
Escala secciones 1:50
Escala huecos 1:50
Recubrimientos: 2.0 cm

Resumen Acero Plano de pórticos		Long. total (m)	Peso (kg)	Total
Grado 60	Ø3/8"	240.3	134	
	Ø1/2"	102.2	102	236



Cuadro de pilares
Escala 1:50
Hormigón: 3000 PSI
Acero en barras: Grado 60 (Latinoamérica)
Acero en estribos: Grado 60 (Latinoamérica)

Resumen Acero Cuadro de pilares		Long. total (m)	Peso (kg)	Total
Grado 60	Ø3/8"	291.9	163	
	Ø1/2"	34.0	34	
	Ø5/8"	136.0	212	409

PLANO No: E-03 DE: /03
VERSIÓN: V-1.0

CONTENIDO:
DESPIECE PLANTA ENTREPISO
DESPIECE PLANTA DE CUBIERTA
DETALLES

MUNICIPIO DE CHITARAQUE
CHITARAQUE 1621
VIGOROZA LABRANZA
ALCALDÍA MUNICIPAL DE CHITARAQUE

PROYECTO "CONSTRUCCIÓN Y AMPLIACIÓN DE LA INFRAESTRUCTURA FÍSICA DEL PALACIO MUNICIPAL DEL MUNICIPIO DE CHITARAQUE, BOYACÁ"

COMPONENTE ESTRUCTURAL

APROBÓ / REVISÓ / DISEÑO

DISEÑADOR ESTRUCTURAL:
MUNICIPIO DE CHITARAQUE
HELBER LEONARDO NIÑO BAEZ
Secretario de Planeación, Infraestructura y Medio Ambiente - Chitaraque

REVISÓ:

VBO. PLANEACIÓN:

LOCALIZACIÓN:



PROPIEDAD INTELECTUAL DEL PROYECTO

CUALQUIER MODIFICACIÓN O CAMBIO EFECTUADO AL PROYECTO DEBERÁ SER APROBADO POR ESCRITO Y FIRMADO POR LOS REPRESENTANTES AUTORIZADOS DEL CONSULTOR, DE LO CONTRARIO NO SE HACE RESPONSABLE AL DISEÑADOR Y SE DESLINDARAN RESPONSABILIDADES A QUIEN CORRESPONDA

	FECHA	OBSERVACIONES Y/O MODIFICACIONES
1.		
2.		
3.		
4.		

ARCHIVO:
ESTRUCTURAL AMPLIACION ALCALDÍA CHITARAQUE.dwg

ESCALA: **INDICADA**

FECHA: **AGOSTO / 2026**

CONTENIDO:
DESPIECE PLANTA ENTREPISO
DESPIECE PLANTA DE CUBIERTA
DETALLES

PLANO No: E-03 DE: /03
E-03 VERSIÓN: V-1.0