

Notas generales

- Los planos y las especificaciones estructurales, cumplen con los requisitos y recomendaciones para análisis sísmico de estructuras.
- El contratista deberá cumplir con los requisitos de todas las normas y leyes pertinentes a la construcción.
- El contratista deberá verificar todas las dimensiones y condiciones de su trabajo y coordinarlas con los planos arquitectónicos y de otros consultores, planos de taller y con las condiciones particulares de campo.
- El contratista deberá proteger las instalaciones, estructuras y líneas eléctricas, de agua, drenaje, etc. existentes, de cualquier daño que pudiera ocasionarles el proceso constructivo.
- La seguridad durante la construcción y los procedimientos constructivos son responsabilidad del contratista.
- Todas las elevaciones en este conjunto de planos estructurales utilizan como referencia los niveles previamente establecidos por el proyecto arquitectónico. Todas las demás elevaciones (incluyendo aquellas de la cimentación), son medidas con respecto a éstos.

Tolerancias de construcción

- Pilas:
 - Alineamiento vertical: 2% de la longitud del pozo.
 - Alineamiento lateral: diámetro 2/4, pero no mayor a 51 mm.
 - Altura de corte: +25 mm; -76 mm.
 - Separación mínima entre centros de pilas = 3 diámetros.
- Zapatas:
 - Alineamiento lateral: 2% de la dimensión de la zapata en dirección de la colocación errónea, pero no mayor a 51 mm.
 - Alineamiento horizontal (parte superior de la zapata): +13 mm; -51 mm.
 - Alineamiento relativo (parte superior de la zapata): pendiente menor a 0.8%.
 - Dimensión horizontal: +51 mm; -13 mm.
 - Dimensión vertical (espesor h): -5%.
- Columnas:
 - Alineamiento vertical: Para altura h de 30.5 m o menos: 25 mm.
 - Para altura h de más de 30.5 m: (h/2,000), pero no más de 76 mm.
- Columnas y vigas:
 - Alineamiento lateral: 25 mm.
 - Dimensión de la sección transversal: Dimensión de 30 cm ó menos: +9 mm; -6 mm.
 - 30 cm < dimensión <= 91 cm: +13 mm; -9 mm.
 - Dimensión mayor de 91 cm: +25 mm; -19 mm.
- Losas:
 - altura de losas: 19 mm.
- Losas y muros:
 - Espesor: dimensión de 30 cm ó menor: +9 mm; -6 mm.
 - 30 cm < dimensión <= 91 cm: +13 mm; -9 mm.
 - Dimensión mayor de 91 cm: +25 mm; -19 mm.
- Escaleras:
 - diferencia entre peraltes adyacentes: 3 mm.
 - diferencia entre huellas adyacentes: 6 mm.
- Cimbras:
 - Desnivel entre piezas adyacentes no excederá de: Concreto aparente: 3 mm.
 - Concreto para recibir aplanado: 6 mm.
 - Concreto estándar sin acabados: 13 mm.
- Recubrimiento:
 - Dimensión del elemento de 20 cm o menos: -10 mm*.
 - Dimensión del elemento mayor a 20 cm: -13 mm*.
 - * Tolerancia en el recubrimiento del fondo de la cimbra: -6 mm.
 - La tolerancia no debe ser mayor a (recubrimiento especificado)/3.
- Acero de refuerzo:
 - Ubicación longitudinal de los dobles y extremos del refuerzo: apoyos intermedios: 50 mm.
 - Extremos discontinuos: 25 mm.
 - Extremos discontinuos de ménsulas y cartelas: 13 mm.

Especificaciones para concreto

- El concreto clase I (estructural) debe tener un peso volumétrico en estado fresco igual o superior a 2200 kg/m³.
- Los agregados pétreos deben cumplir con la norma mx-c-III, el agregado grueso para concretos clase I debe tener un peso específico superior a 2600 kg/m³ y tamaño máximo de ¾".
- El agua de mezclado debe ser limpia y cumplir con los requisitos de la norma mx-c-122.
- En caso de usarse aditivos estos deben cumplir con los requisitos de la norma mx-c-255 con la debida aprobación del director responsable de obra (dro).
- Todo concreto empleado en cisternas, planta de tratamiento, registros, muros de contención y jardinería que este en contacto directo con agua debe contener impermeabilizante integral de acuerdo a la dosificación del fabricante.
- Debe tenerse especial cuidado al descimbrar para evitar maltratar el elemento en cuestión, usar un desmoldante que permita retirar la cimbra fácilmente y no manche el concreto.
- El concreto debe ser dosificado en una planta central y transportar todo a la obra en camiones revolvedores, dosificación y mezclado deberán ser de acuerdo con los requisitos de la norma mx-c-403.
- Se realizarán pruebas al concreto fresco antes de su colocación en las cimbras para verificar los requisitos de revenimiento y peso volumétrico con una frecuencia de una vez por cada entrega para revenimiento y una vez por cada día de colado pero no menos de una vez por cada 20 m³ de concreto en el peso volumétrico.
- El revenimiento del concreto no será mayor de 12 cm, para el caso de concreto bombeable se autoriza aumentar el revenimiento hasta un máximo de 18 cm mediante el uso de un aditivo fluidificante de manera que no se altere la relación agua/cemento.
- Se realizarán pruebas al concreto endurecido mediante cilindros elaborados, curados y ensayados a compresión de acuerdo con las normas mx-c-160 y mx-c-83.
- Se deberán tomar muestras (cilindros) con una frecuencia de una muestra por cada día de colado, pero no menos de una por cada 40 m³ en traves y losas o una por cada 10 m³ si el concreto es para columnas.

Concreto de alta resistencia

- Para la elaboración del concreto de alta resistencia se emplearán materiales con un selectivo y riguroso control de calidad.
- Para concretos de alta resistencia (f'c > 400 kgf/cm²) se realizarán pruebas a 3, 7, 14, 21 y 28 días, así como en el número de días en que la empresa concretera indique que se alcanzará la resistencia especificada. Se muestreará un cilindro de cada olla y se realizará como mínimo un muestreo del módulo de elasticidad por cada media losa colada y cada 13 columnas.
- El agregado grueso tendrá un tamaño máximo de 9.5 mm (¾") con una resistencia alta y una absorción moderada o casi nula.
- La concretera especificará el porcentaje utilizado de flash ó de humo de sílice para las mezclas del concreto de alta resistencia.

Notas para poliestireno

El material para aligeramiento de losas y otros elementos será poliestireno con densidad de 10 kg/m³ para elementos sumergidos menos de 40 cm en concreto, para aligeramiento bajo una porción mayor de concreto se deberá especificar una mayor densidad del material.

Notas para traslapes y, bayoneteo del refuerzo

- Todo el refuerzo se rematará con gancho estándar y se anclará en el borde opuesto de los elementos a los que llega.
- No deberá traslaparse más del 50% del refuerzo en una misma sección, el refuerzo restante deberá traslaparse a una distancia mínima de 20 diámetros de la varilla más grande del traslape.
- Para varillas con diámetro mayor a #8 se recomienda usar conectores tipo 2 sólo si se comprueba que estos trabajan para soportar una carga mayor a 15 fy de la varilla sin restricción en la ubicación de los traslapes, alternativamente pueden emplearse conectores mecánicos tipo 1 sólo si se comprueba que estos son capaces de soportar una carga mayor a 125 de la resistencia a fluencia (fy) de la varilla, separando los traslapes por lo menos a 2h de los nodos (h=lado mayor de columna ó peralte t r a b e).
- La longitud de traslape en el lecho inferior o para elementos en que exista menos de 30 cm de concreto bajo el traslape, será al menos 80% de la longitud indicada en la tabla.
- Esta prohibida la soldadura del acero de refuerzo, a menos que se sigan los requerimientos de precalentamiento y resistencia de electrodos mínima de las normas específicas tales como la mx-c-121 (norma mexicana) o la aws d1.4 (norma americana) vigentes.
- Cuando exista un cambio de sección transversal en elemento y se requiera asegurar la continuidad se hará un bayoneteo con relación 1:6 en la varilla.

Especificaciones para concreto

- La madera usada será limpia de impurezas, nudos grandes y uniforme.
- La madera para usarse en el cimbrado de castillos, dadas, losas o columnas usará un desmoldante que no manche el concreto y se tendrá cuidado de que este no contamine el acero de refuerzo.
- Antes de iniciar el armado del acero, la cimbra deberá estar de acuerdo con los niveles, alturas, contraflechas, alineamientos, y demás requerimientos del proyecto.
- En los elementos verticales de apuntalamiento se utilizarán arastres de madera con cuñas, se rechazarán los arastres de tabique.
- Todas las juntas de la cimbra estarán en condiciones de asegurar la retención absoluta del concreto.
- El tiempo de descimbrado para elementos verticales (columnas y muros), así como para el encachettato de trabes, se puede realizar a las 12 horas de haberse hecho el colado.
- El apuntalamiento deberá retirarse hasta que el concreto tenga la resistencia requerida.

Notas para cimbra

- La madera para usarse en el cimbrado de castillos, dadas, losas o columnas usará un desmoldante que no manche el concreto y se tendrá cuidado de que este no contamine el acero de refuerzo.
- Antes de iniciar el armado del acero, la cimbra deberá estar de acuerdo con los niveles, alturas, contraflechas, alineamientos, y demás requerimientos del proyecto.
- En los elementos verticales de apuntalamiento se utilizarán arastres de madera con cuñas, se rechazarán los arastres de tabique.
- Todas las juntas de la cimbra estarán en condiciones de asegurar la retención absoluta del concreto.
- El tiempo de descimbrado para elementos verticales (columnas y muros), así como para el encachettato de trabes, se puede realizar a las 12 horas de haberse hecho el colado.
- El apuntalamiento deberá retirarse hasta que el concreto tenga la resistencia requerida.

Traslapes en columnas

Esquemático, vista en alzado

Esc. N/A

[cm]

Traslapes en columnas

Esquemático, vista en alzado

Esc. N/A

[cm]

Traslapes en trabes

Esquemático, vista en alzado

Esc. N/A

[cm]

Traslapes en trabes

Esquemático, vista en alzado

Esc. N/A

[cm]

Cambio de sección en trabes

Esquemático, vista en alzado

Esc. N/A

[cm]

Refuerzo para minorar grietas

Esquemático, vista en sección

Esc. N/A

[cm]

Refuerzo en nervaduras para paso de tuberías

Esquemático, vista en alzado

Esc. N/A

[cm]

Refuerzo en nervaduras para paso de tuberías

Esquemático, vista en alzado

Esc. N/A

[cm]

Tabla de morteros para pegar piezas

Tipo	Partes de cemento	Partes de mortero	Partes de cal hidratada	Partes de arena	Resistencia de diseño a la compresión (f'c)
I	1	1/2	0 a 1/4	3	f'c >= 125 kg/cm²
II	1	1	0 a 1/2	6	f'c <= 125 kg/cm²

*Se usará mortero tipo I para pegar piezas de tabique macizas.

Anclaje de refuerzo en columnas

Esquemático, vista en alzado

Esc. N/A

[cm]

Chafalán en secciones

Esquemático, vista en sección

Esc. N/A

[cm]

Detalles tipo de acoples entre trabes

Acople de trabes en cubos de elevadores y de escaleras

Esc. 1:10

[cm]

Logo de Ciudad de las Niñas y Niños

Macrolocalización:

Microlocalización:

Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

*El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dadas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	f'c = 300 kg/cm²
Concreto en dadas y castillos	f'c = 200 kg/cm²
Modulo de elasticidad del concreto	Ec = 11,000 vfc
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	fy = 4,200 kg/cm²
Perfiles PTR A500 gr.40	fy = 3,200 kg/cm²
Placa A36	fy = 3,200 kg/cm²
Tabique de barro recoicido	f'm = 15 kg/cm²
Modulo de elasticidad mampostería	Em = 9,000 kg/cm²

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m²
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.36
Coefficiente sísmico	Q = 4
Factor de comportamiento sísmico	0.80
Factor de importancia estructural	1.00
Factor por irregularidad horizontal	1.00
Capacidad de carga admisible del terreno	q = 30 ton/m²
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	Df = 1.70 m

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

* El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia ó desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.

* Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.

** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo

Varilla	Diámetro dobles [cm]	Gancho f'c [kgf/cm²]	90° o 180°			
			200	250 a 350	400 a 450	500 a 650
# 3	6	20	20	15	15	
# 4	8	30	25	20	20	
# 5	10	35	35	25	25	
# 6	12	45	40	30	30	
# 8	15	60	50	40	40	
# 10	20	70	65	50	45	
# 12	25	85	75	60	55	

Gancho a 90°

Gancho a 180°

Gancho en estribos

Nombre del proyecto:

Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Especificaciones de proyecto estructural

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jeft de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jeft de área:

Responsable del proyecto:

Ing. Adhah Yigael Gurrola Soto

Ing. Salvador Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha:

Agosto 2023

Escala:

Indicada

Acotaciones:

Metros

Clave:

Número:

Revisión:

0

ES-00

- Reglamentos y Códigos de diseño:
- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
 - El Instituto americano del concreto, ACI 318-19.
 - Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

*El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivo y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalys y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dalas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ yfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Perfiles PTR A500 gr.40	$f_y = 2,550 \text{ kg/cm}^2$
Placa A-36	$f_m = 2,550 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recoicido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m2

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.36$
Coefficiente sísmico	$Q = 4$
Factor de comportamiento sísmico	0.80
Factor de importancia estructural	0.80
Factor por irregularidad horizontal	$q = 30 \text{ ton/m}^2$
Capacidad de carga admisible del terreno	$D_f = 1.70 \text{ m}$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm $\pm$ 0.5 cm.

* El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.

* Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.

** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrará la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo

Varilla	Doblez (cm)	Gancho	90° o 180°			
			200	250 a 350	400 a 450	500 a 650
# 3	6	Longitud de anclaje (cm)	20	20	15	15
# 4	8		20	25	20	20
# 5	10		35	35	25	25
# 6	12		45	40	30	30
# 8	15		60	50	40	45
# 10	20		70	65	50	55
# 12	25		85	75	60	65

Gancho a 90°: Diagram showing the hook and lap length for a 90-degree bend.

Gancho a 180°: Diagram showing the hook and lap length for a 180-degree bend.

Gancho en estribos: Diagram showing the hook and lap length for a stirrup.

Nombre del proyecto: Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Planta de cimentación y detalles constructivos

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Ing. Adhad Yigael

Ing. Salvador

Gurola Soto

Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

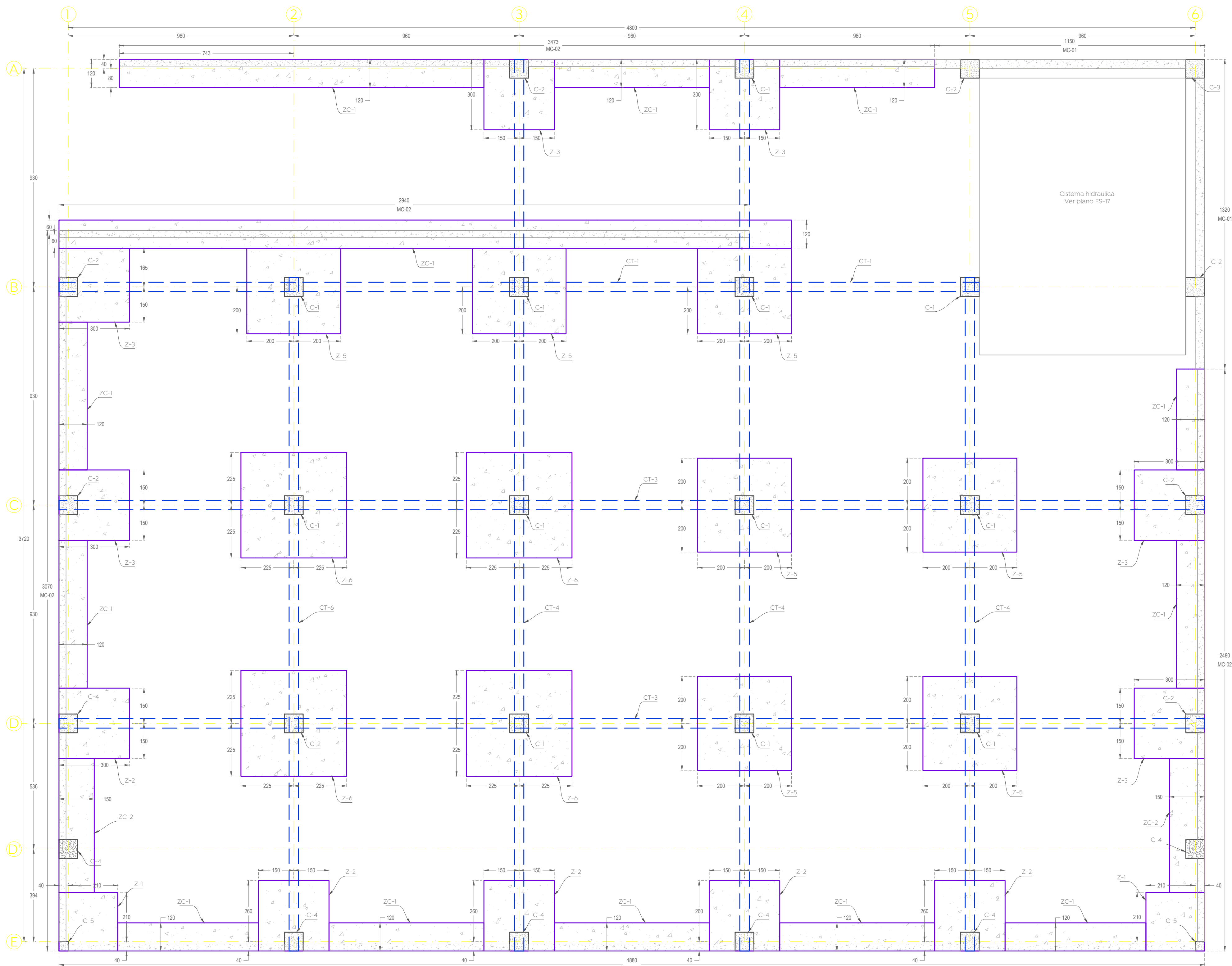
Fecha: Agosto 2023

Escala: Indicada

Acotaciones: Metros

Revisión: 00

Clave: Es- 01

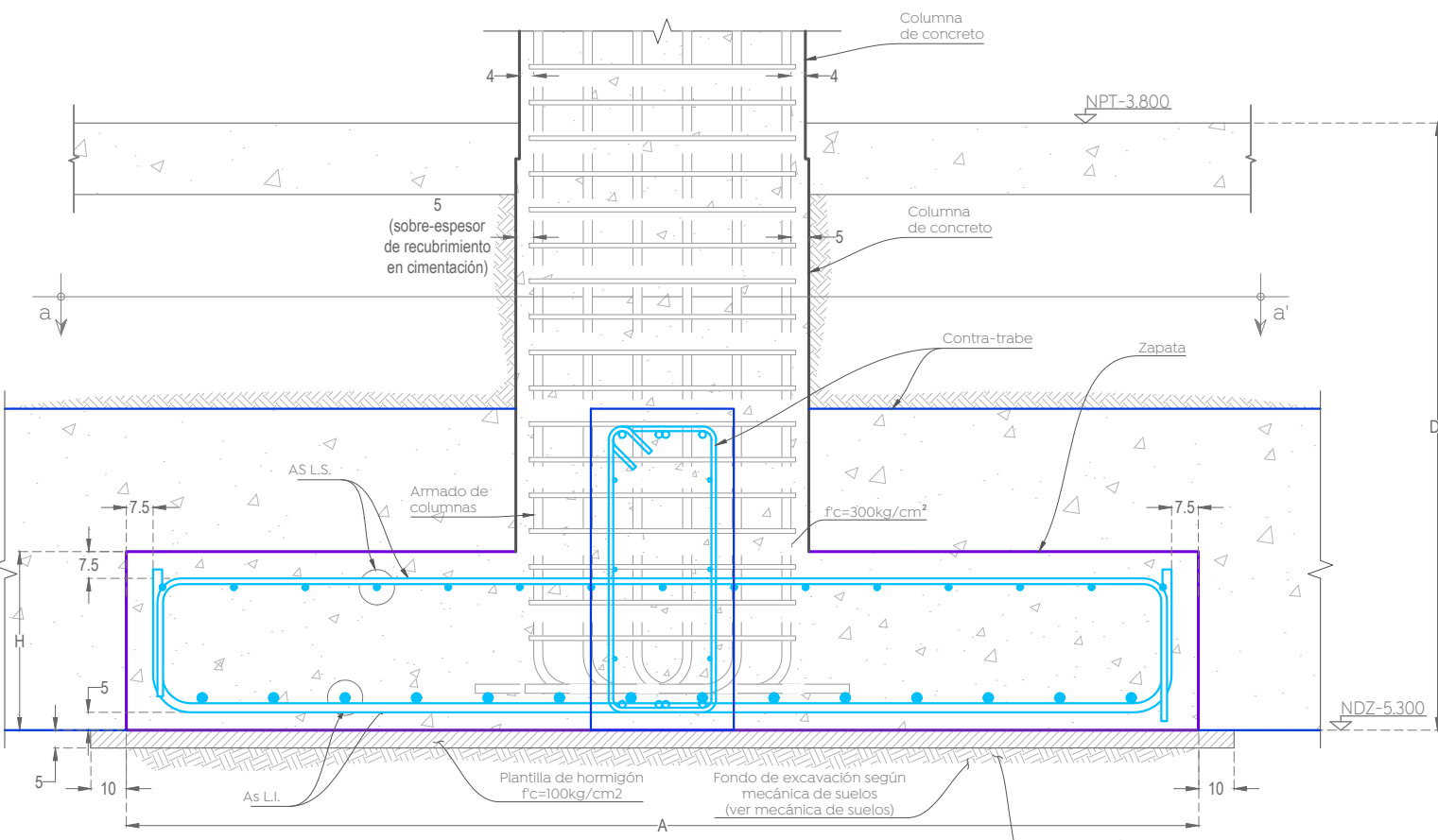


Planta de cimentación

NDZ-5.30

Esc. 1:100

[cm]

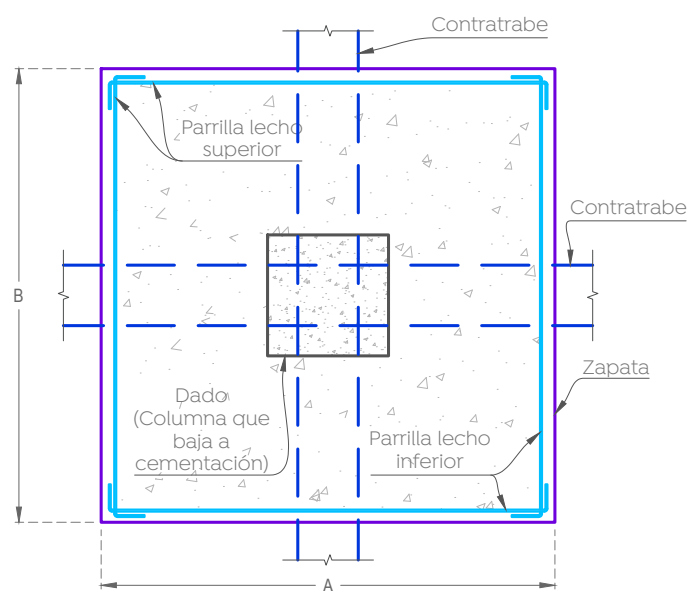


Desplante zapata aislada

Esquemático, Vista en alzado

Esc. 1:20

[cm]

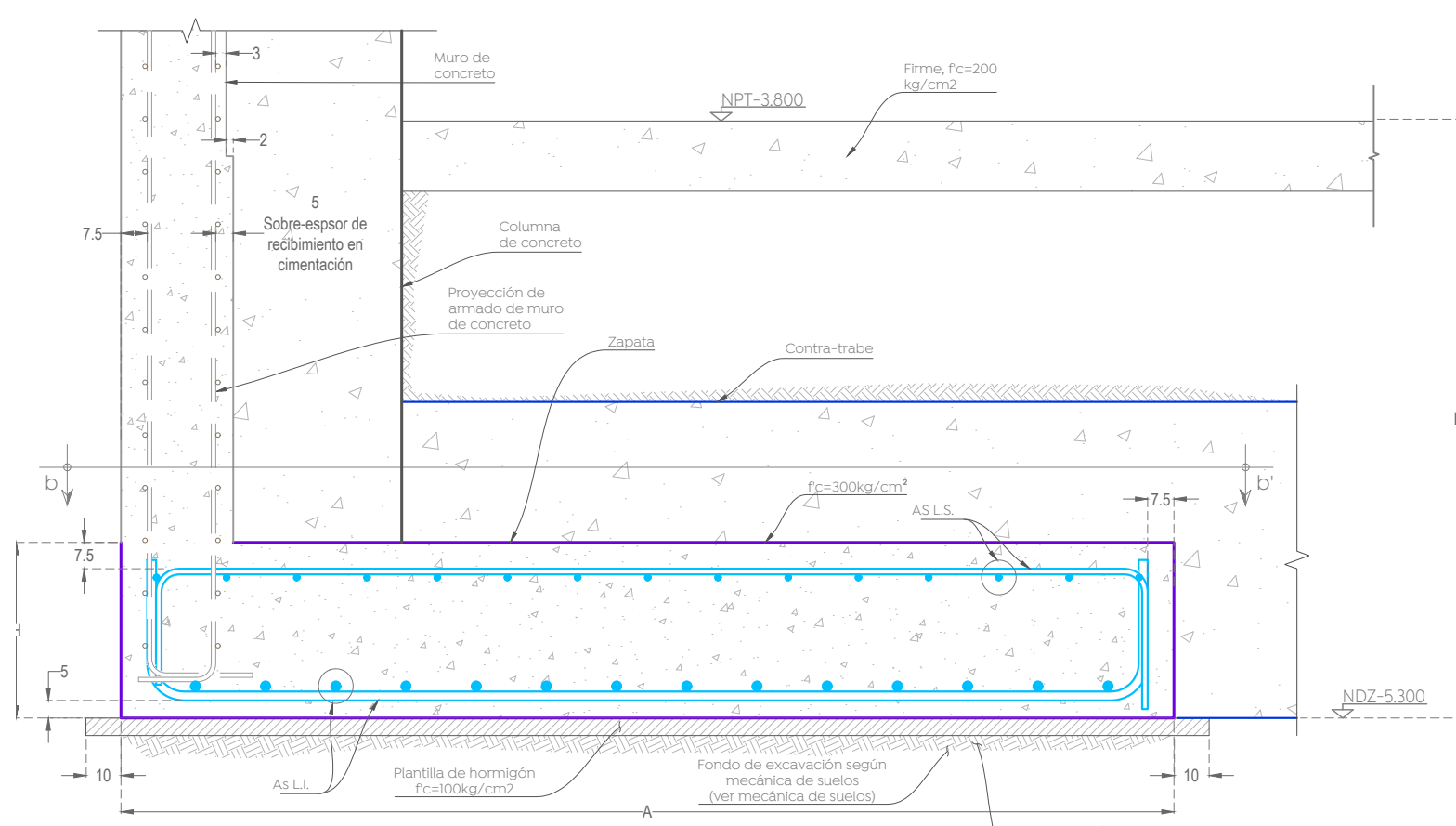


Sección a-a'

vista en planta

Esc. 1:50

[cm]

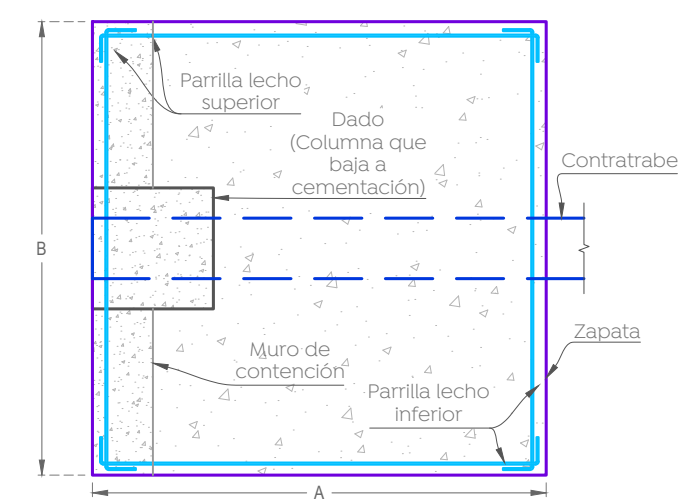


Desplante zapata lindero

Esquemático, Vista en alzado

Esc. 1:20

[cm]

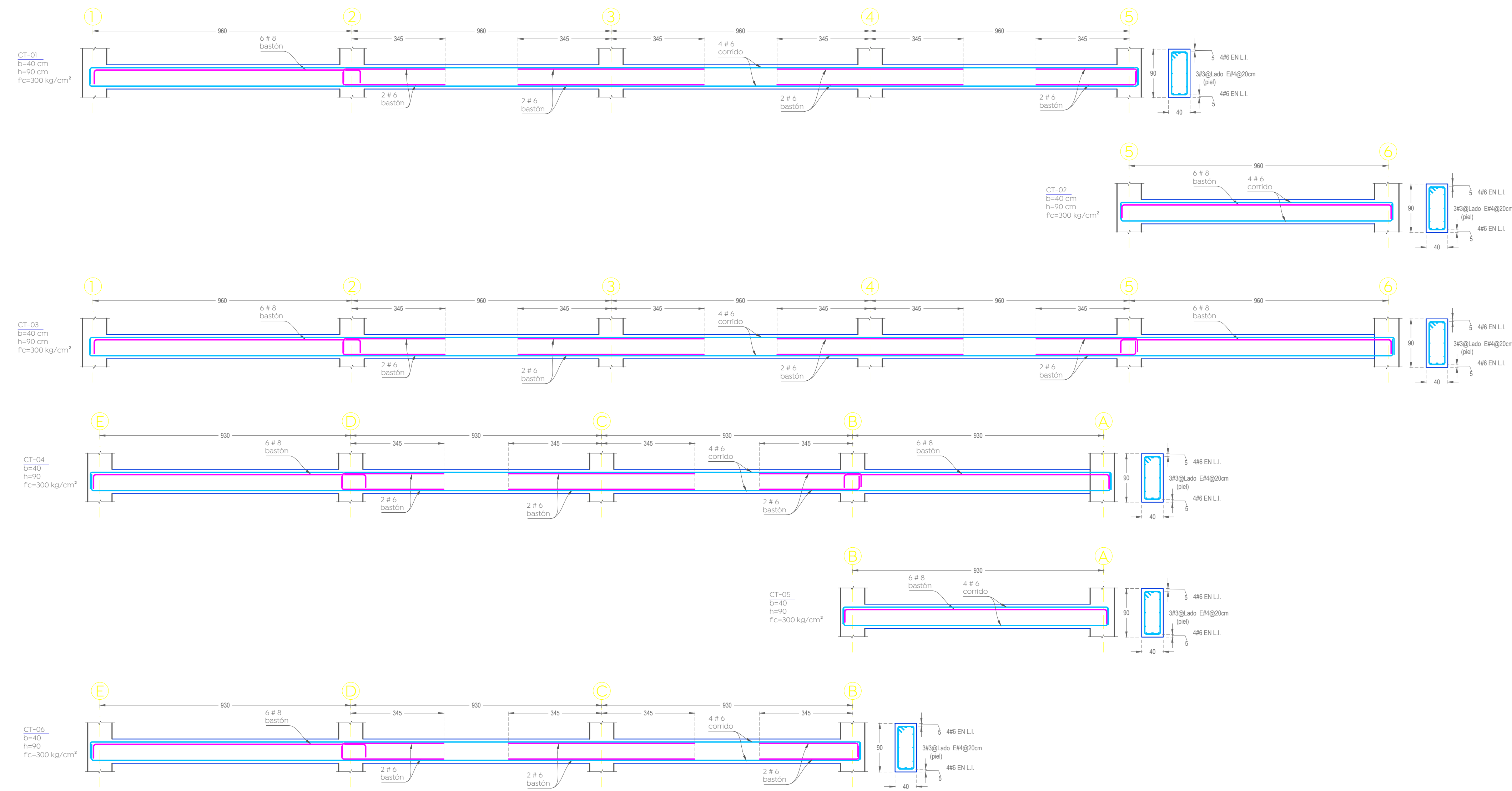


Sección b-b'

vista en planta

Esc. 1:50

[cm]



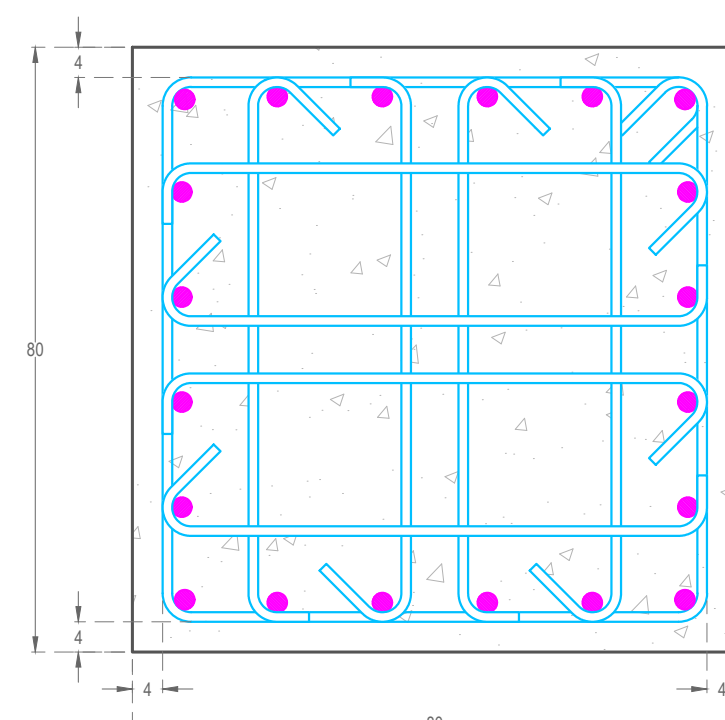
AZOTEA NPT+9.80									
N-1 NPT+4.90									
PB NPT+0.00									
SOT NPT-3.80									
Sección	f _c	Sección	f _c	Sección	f _c	Sección	f _c	Sección	f _c
S-01	f _c =300	S-02	f _c =300	S-01	f _c =300				
S-02	f _c =300	S-03	f _c =300	S-02	f _c =300				
S-01	f _c =300	S-02	f _c =300	S-02	f _c =300	S-04	f _c =300	S-05	f _c =300
C-1		C-2		C-3		C-4		C-5	

Tabla de secciones de columna

Secciones de columnas por nivel

Esc. 1/75

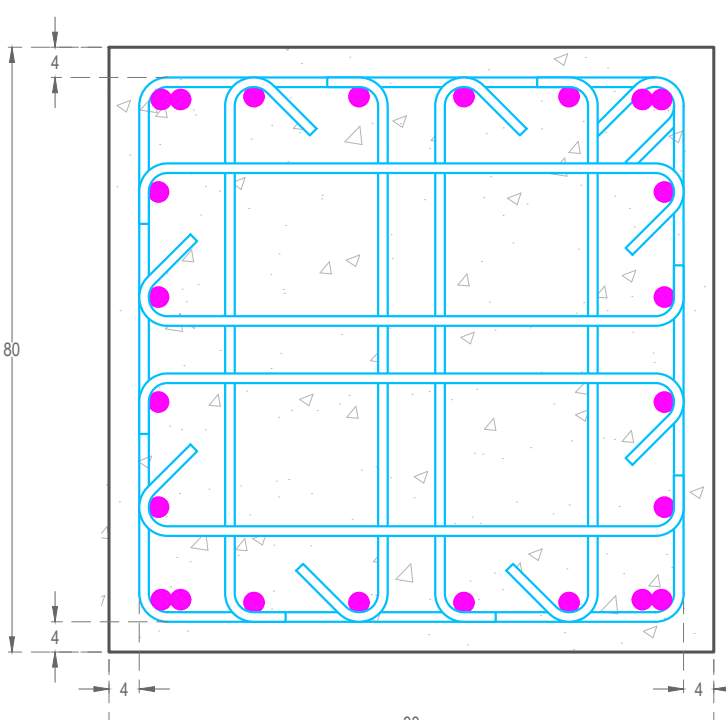
Niveles [m]



Sección, S-01

Esc. 1/10

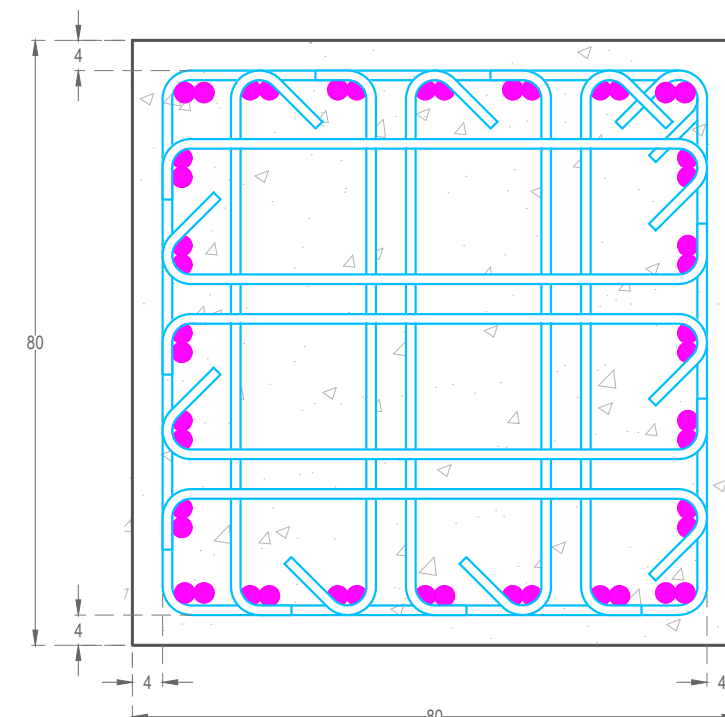
[cm]



Sección, S-02

Esc. 1/10

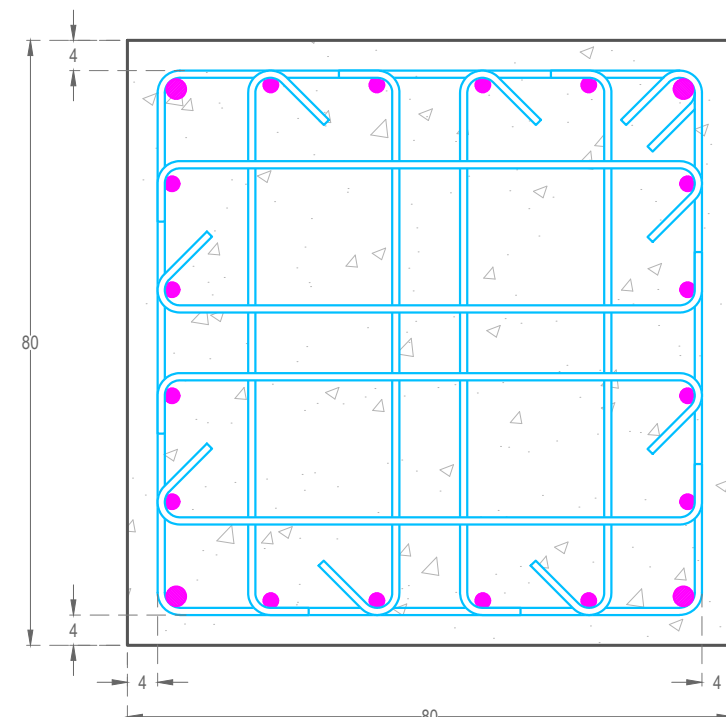
[cm]



Sección, S-03

Esc. 1/10

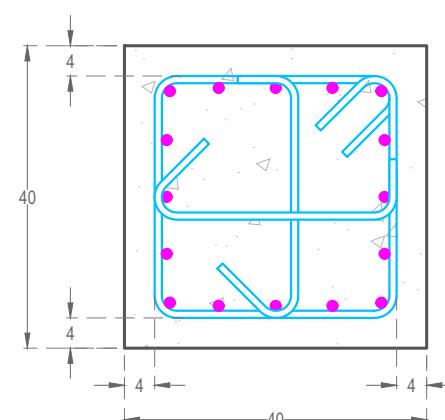
[cm]



Sección, S-04

Esc. 1/10

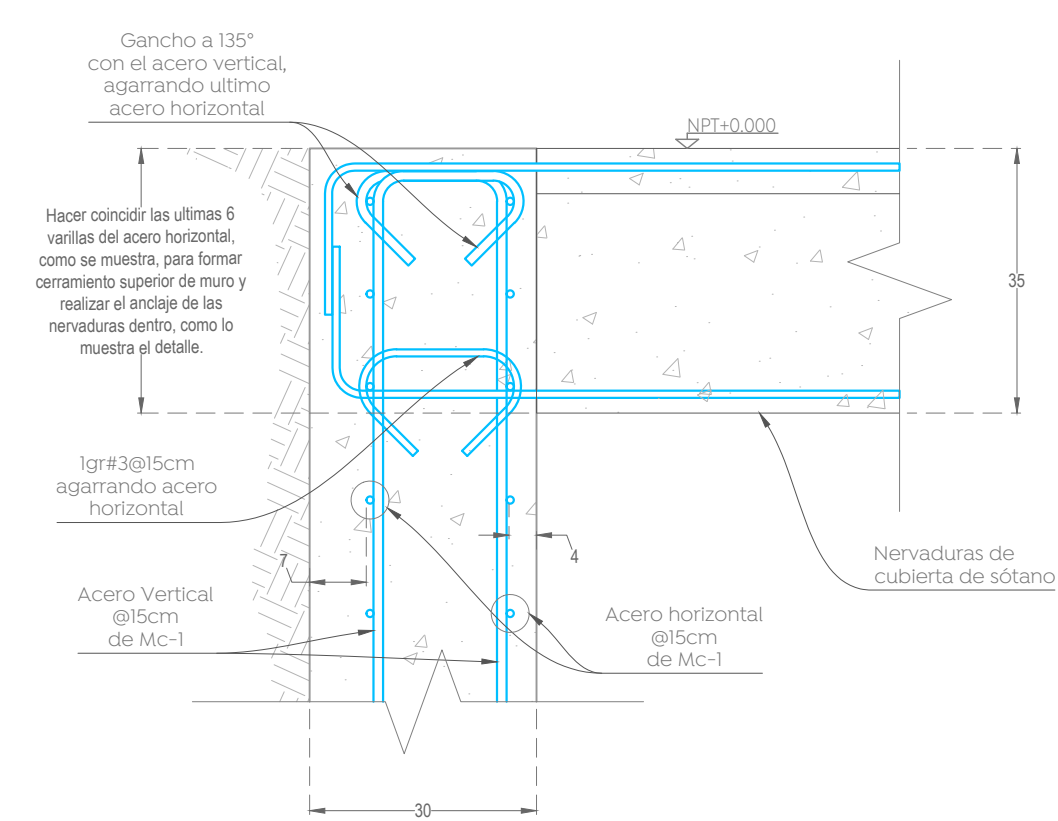
[cm]



Sección, S-05

Esc. 1/10

[cm]

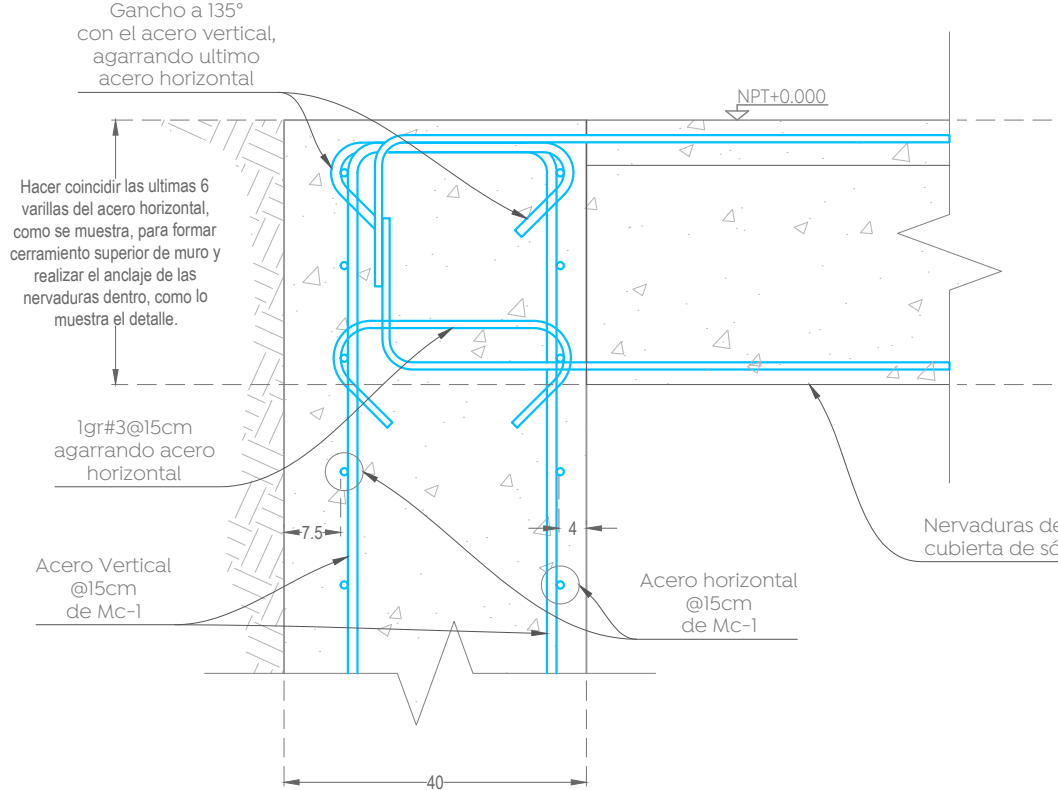


Detalle tipo de corona en muros de contención

Muros de contención Mc-2

Esc. 1/10

[cm]

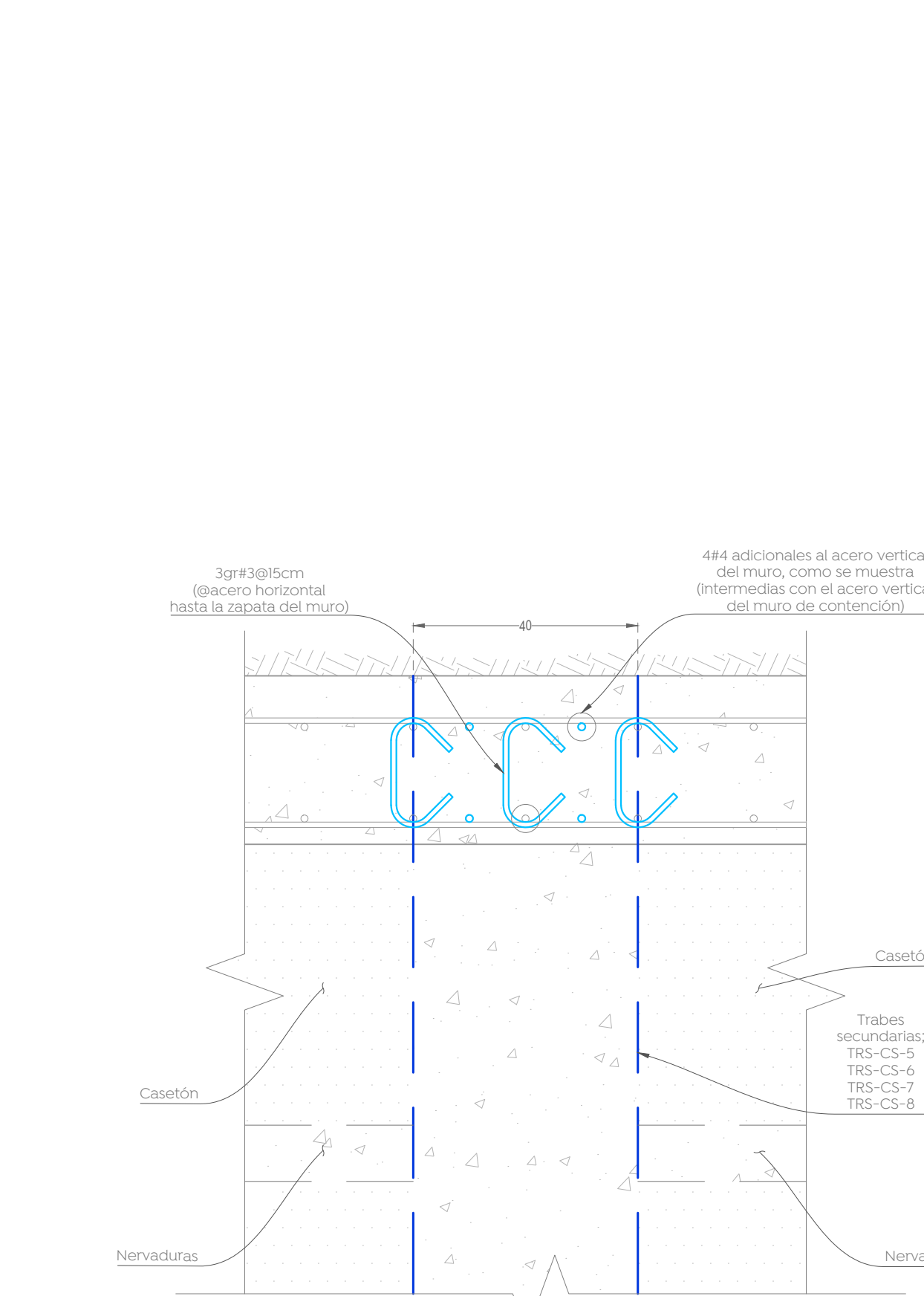


Detalle tipo de corona en muros de contención

Muros de contención Mc-1

Esc. 1/10

[cm]

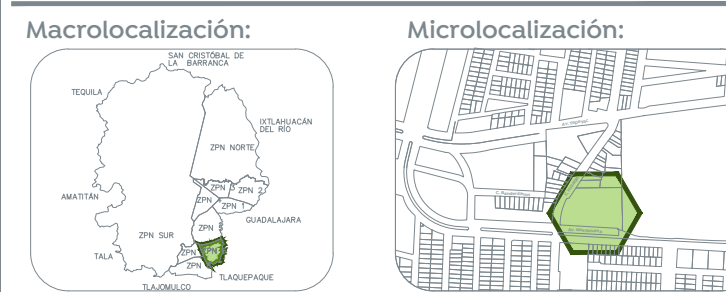


Detalle tipo de columna interior en muro de contención en muros de contención

Reforzo de apoyo para traves secundarias, Vista en planta

Esc. 1/10

[cm]



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto Americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto Americano de la construcción de acero AISI360-16.

*El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dallas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	f _c = 300 kg/cm ²
Concreto en dallas y castillos	f _c = 200 kg/cm ²
Modulo de elasticidad del concreto	E _c = 1,000 yfc
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	f _y = 4,200 kg/cm ²
Pertales PTR A500 gr.40	f _y = 2,500 kg/cm ²
Placa A-36	f _y = 2,500 kg/cm ²
Tabique de barro recocido	f _m = 15 kg/cm ²
Modulo de elasticidad mampostería	E _m = 9,000 kg/cm ²

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m ²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.30
Coefficiente sísmico	Q = 4
Factor de comportamiento sísmico	1.50
Factor de importancia estructural	0.80
Factor por irregularidad horizontal	qa = 30 ton/m ²
Capacidad de carga admisible del terreno	Df = 1/0 m
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

* El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.
* Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores.

** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
	diámetro doblez [cm]	Gancho kgf/cm²	90° o 180°	
Varilla			200	250 a 400 a 500 a 600 a
# 3	6	20	350	450
# 4	8	30	35	45
# 5	10	35	35	45
# 6	12	45	40	30
# 8	15	50	50	40
# 10	20	70	65	50
# 12	25	85	75	60

Gancho a 90°

12 db

Díametro

doblez

Sección crítica

Gancho a 180°

Long. anclaje

Long. anclaje

Díametro

doblez

4 db

Sección crítica

Varilla	a [cm]	c [cm]
# 3	4	10
# 4	5	12
# 6	5	14

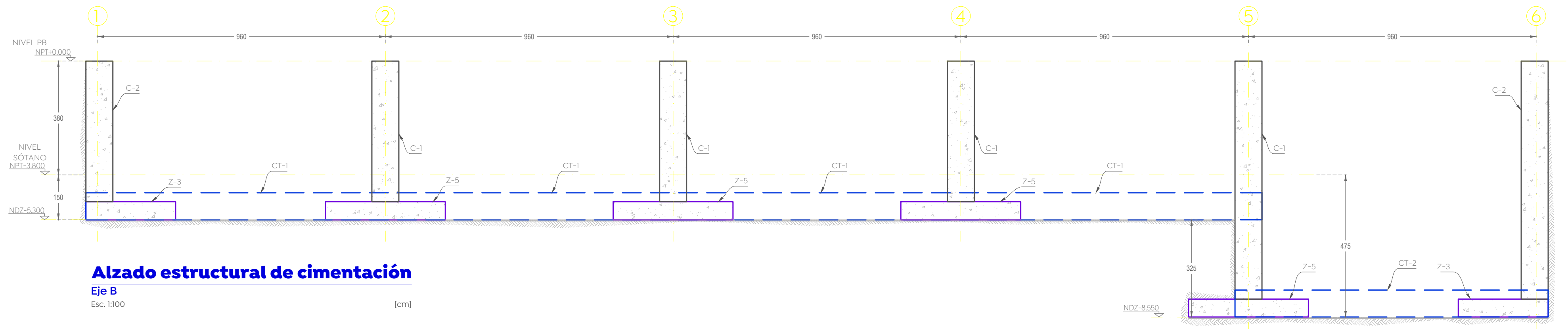
Díametro

doblez

4 db

Sección crítica

Gancho a 135°

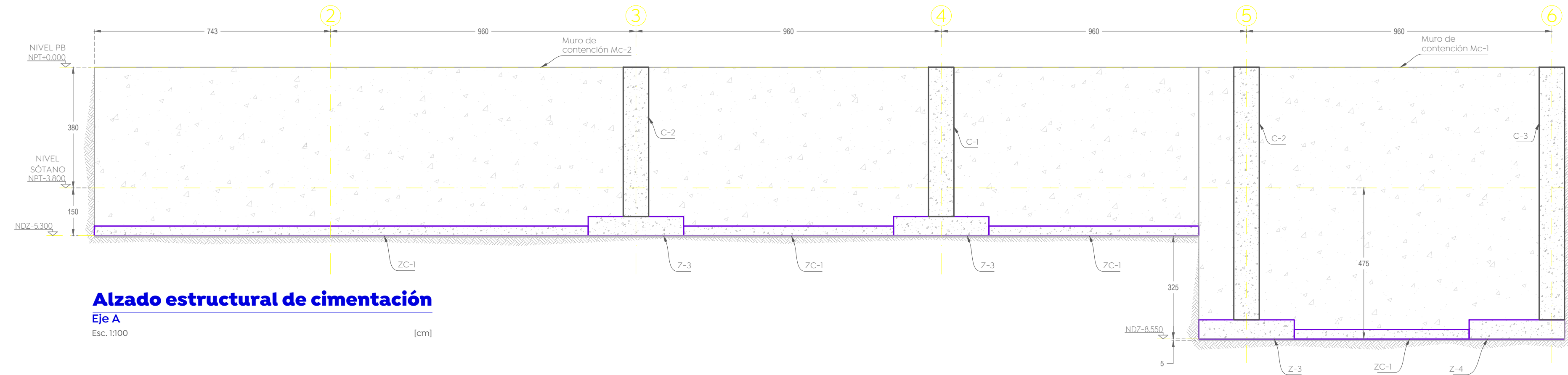


Alzado estructural de cimentación

Eje B

Esc. 1:100

[cm]

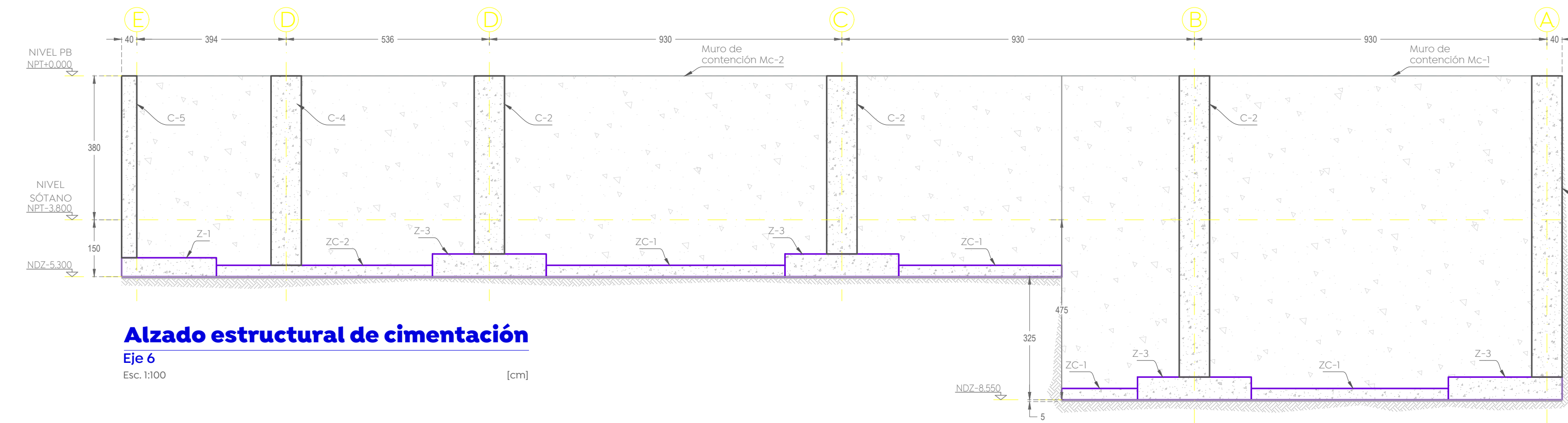


Alzado estructural de cimentación

Eje A

Esc. 1:100

[cm]

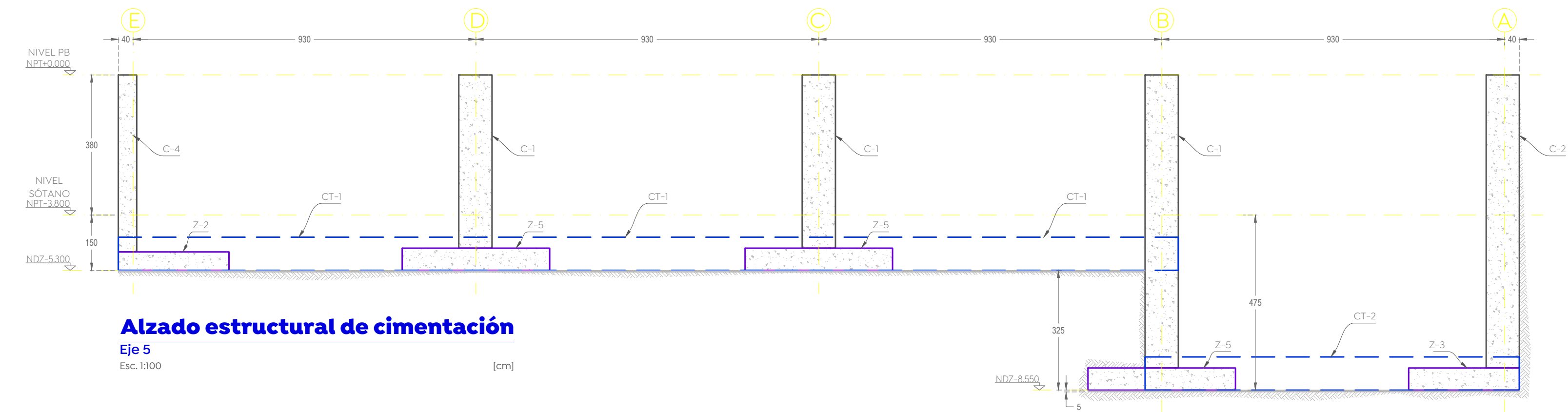


Alzado estructural de cimentación

Eje 6

Esc. 1:100

[cm]

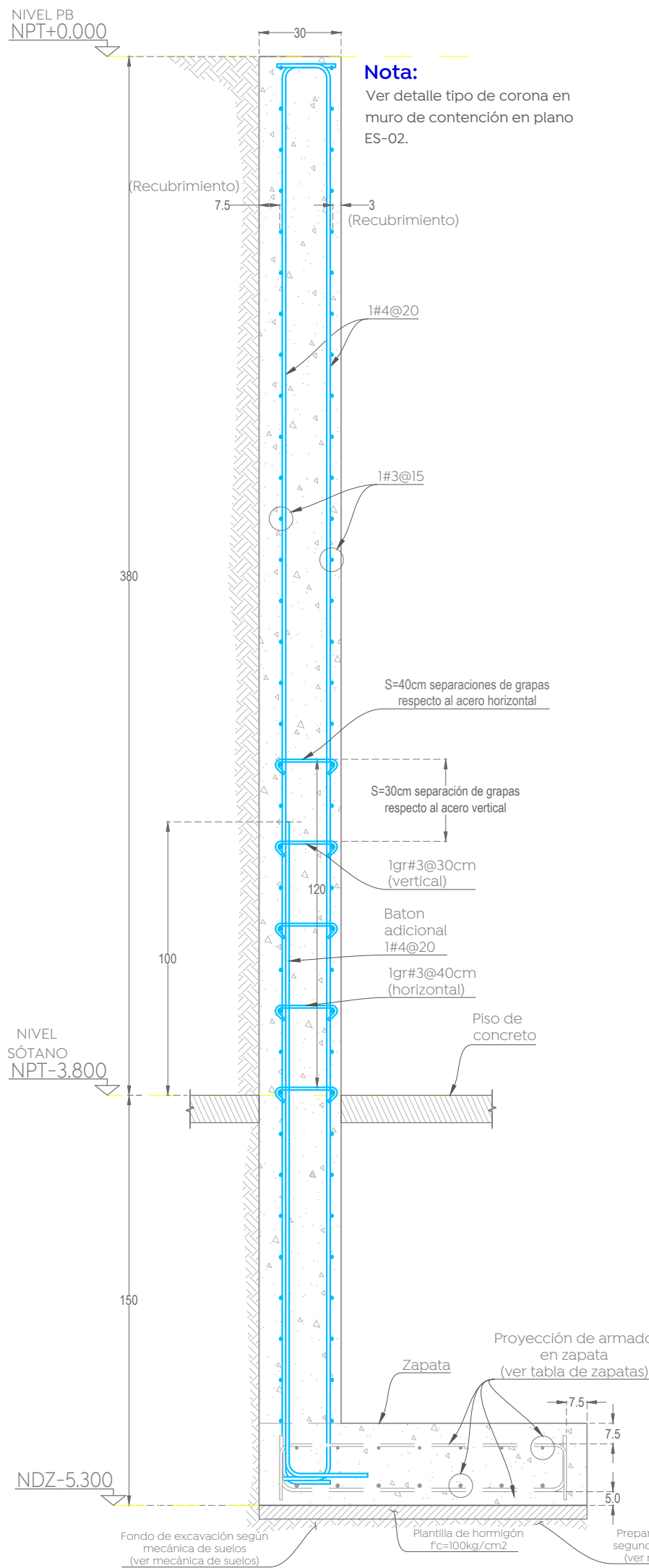


Alzado estructural de cimentación

Eje 5

Esc. 1:100

[cm]

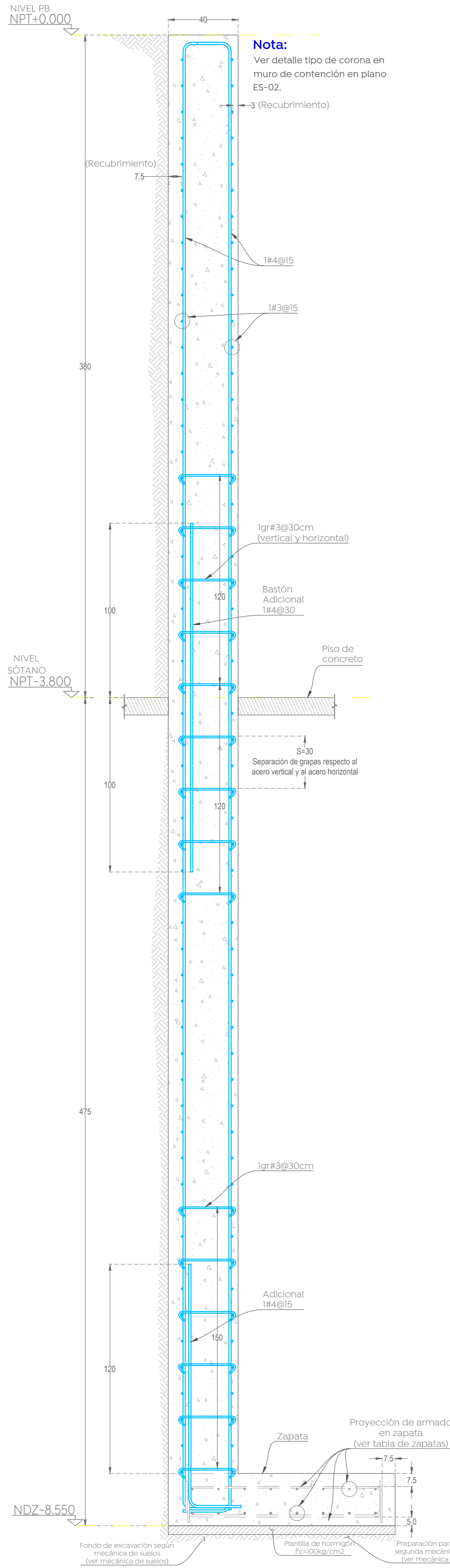


Muro de concreto, Mc-02

Vista en alzado (sección)

Esc. 1:20

[cm]



Muro de concreto, Mc-01

Vista en alzado (sección)

Esc. 1:20

[cm]



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas la especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dalas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ vfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Perfiles PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A-36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabla de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m ²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.36$
Coefficiente sísmico	$Q = 4$
Factor de comportamiento sísmico	$R = 5.0$
Factor de importancia estructural	$I = 1.0$
Factor por irregularidad horizontal	$Q = 0.80$
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 30 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.70 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto. Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	Diámetro doblez (cm)	Gancho	f_c (kgf/cm ²)	90° o 180°
# 3	6		200	250 a 350
# 4	8		250 a 350	400 a 450
# 5	10		350	450 a 500
# 6	12		450	500 a 550
# 8	16		550	550 a 600
# 10	20		600	600 a 650
# 12	25		650	650 a 700
# 16	32		700	700 a 750
# 20	40		750	750 a 800
# 25	50		800	800 a 850
# 32	63		850	850 a 900

Gancho a 90°		Gancho a 180°	
Long. anclaje	12 db	Long. anclaje	12 db
Sección crítica		Sección crítica	
Diámetro de doblez	db	Diámetro de doblez	db
Long. anclaje	12 db	Long. anclaje	12 db
Sección crítica		Sección crítica	
Diámetro de doblez	db	Diámetro de doblez	db

Gancho en estribos		
Varilla	a (cm)	b (cm)
# 3	10	10
# 4	12	12
# 5	14	14

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Alzados estructurales de muros de contención

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Responsable del proyecto:

Ing. Adhad Yigael

Ing. Salvador

Gurrola Soto

Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:



Fecha:

Agosto 2023

Escala:

Indicada

Acotaciones:

Metros

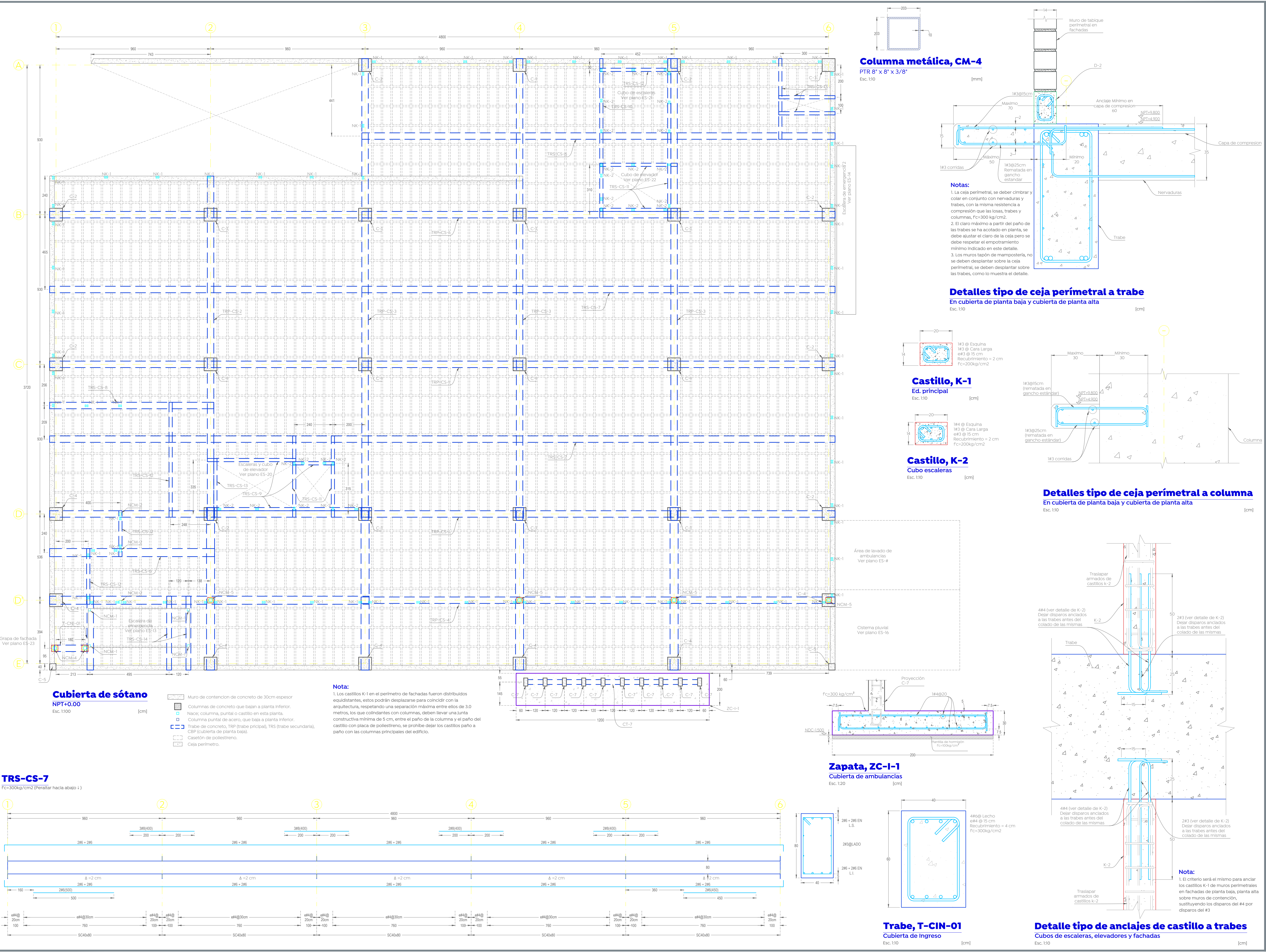
Revisión:

00

Clave:

Número:

Es- 03



Cludad de las
niñas niños

Macrolocalización:

Microlocalización:

Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas la especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX 2020, y garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatillas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas) en cimentación	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dallas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dallas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ v/c}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Pertiles PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recoicido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m ²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.1$
Coefficiente sísmico	$C = 0.1$
Factor de comportamiento sísmico	$C = 4$
Factor de importancia estructural	$I = 1.0$
Factor por irregularidad horizontal	$q_a = 0.80$
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 30 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de escarpamiento (bajo el sótano)	$D_f = 1.0 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004", pero no mayor a 1.5 cm. n= altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**

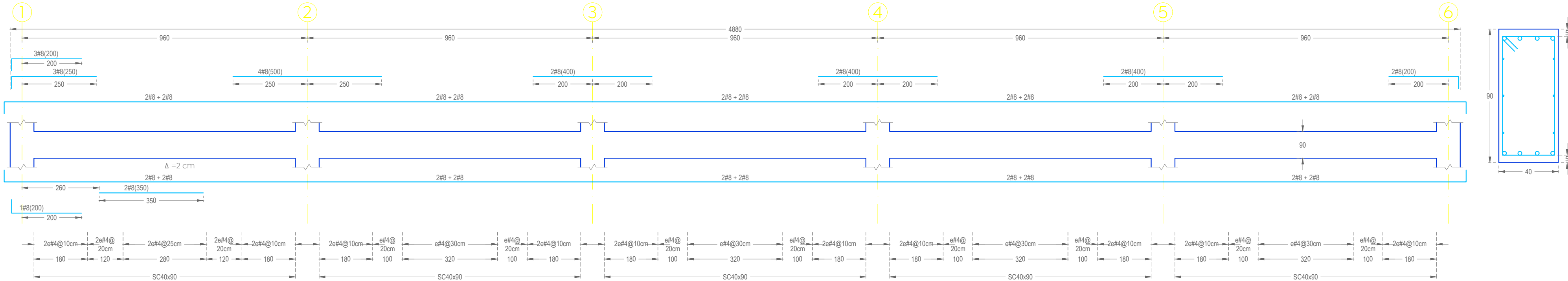
*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	diámetro [cm]	Gancho	f_c [kgf/cm ²]	90° o 180°
# 3	6		200	250 a 450
# 4	8		200	250 a 450
# 5	10		200	250 a 450
# 6	12		200	250 a 450
# 8	15		200	250 a 450
# 10	20		200	250 a 450
# 12	25		200	250 a 450
# 14	30		200	250 a 450
# 16	36		200	250 a 450
# 18	42		200	250 a 450
# 20	48		200	250 a 450
# 22	54		200	250 a 450
# 24	60		200	250 a 450
# 26	66		200	250 a 450
# 28	72		200	250 a 450
# 30	78		200	250 a 450
# 32	84		200	250 a 450
# 34	90		200	250 a 450
# 36	96		200	250 a 450
# 38	102		200	250 a 450
# 40	108		200	250 a 450
# 42	114		200	250 a 450
# 44	120		200	250 a 450
# 46	126		200	250 a 450
# 48	132		200	250 a 450
# 50	138		200	250 a 450
# 52	144		200	250 a 450
# 54	150		200	250 a 450
# 56	156		200	250 a 450
# 58	162		200	250 a 450
# 60	168		200	250 a 450
# 62	174		200	250 a 450
# 64	180		200	250 a 450
# 66	186		200	250 a 450
# 68	192		200	250 a 450
# 70	198		200	250 a 450
# 72	204		200	250 a 450
# 74	210		200	250 a 450
# 76	216		200	250 a 450
# 78	222		200	250 a 450
# 80	228		200	250 a 450
# 82	234		200	250 a 450
# 84	240		200	250 a 450
# 86	246		200	250 a 450
# 88	252		200	250 a 450
# 90	258		200	250 a 450
# 92	264		200	250 a 450
# 94	270		200	250 a 450
# 96	276		200	250 a 450
# 98	282		200	250 a 450
# 100	288		200	250 a 450
# 102	294		200	250 a 450
# 104	300		200	250 a 450
# 106	306		200	250 a 450
# 108	312		200	250 a 450
# 110	318		200	250 a 450
# 112	324		200	250 a 450
# 114	330		200	250 a 450
# 116	336		200	250 a 450
# 118	342		200	250 a 450
# 120	348		200	250 a 450
# 122	354		200	250 a 450
# 124	360		200	250 a 450
# 126	366		200	250 a 450
# 128	372		200	250 a 450
# 130	378		200	250 a 450
# 132	384		200	250 a 450
# 134	390		200	250 a 450
# 136	396		200	250 a 450
# 138	402		200	250 a 450
# 140	408		200	250 a 450
# 142	414		200	250 a 450
# 144	420		200	250 a 450
# 146	426		200	250 a 450
# 148	432		200	250 a 450
# 150	438		200	250 a 450
# 152	444		200	250 a 450
# 154	450		200	250 a 450
# 156	456		200	250 a 450
# 158	462		200	250 a 450
# 160	468		200	250 a 450
# 162	474		200	250 a 450
# 164	480		200	250 a 450
# 166	486		200	250 a 450
# 168	492		200	250 a 450
# 170	498		200	250 a 450
# 172	504		200	250 a 450
# 174	510		200	250 a 450
# 176	516		200	250 a 450
# 178	522		200	250 a 450
# 180	528		200	250 a 450
# 182	534		200	250 a 450
# 184	540		200	250 a 450
# 186	546		200	250 a 450
# 188	552		200	250 a 450
# 190	558		200	250 a 450
# 192	564		200	250 a 450
# 194	570		200	250 a 450
# 196	576		200	250 a 450
# 198	582		200	250 a 450
# 200	588		200	250 a 450
# 202	594		200	250 a 450
# 204	600		200	250 a 450
# 206	606		200	250 a 450
# 208	612		200	250 a 450
# 210	618		200	250 a 450
# 212	624		200	250 a 450
# 214	630		200	250 a 450
# 216	636		200	250 a 450
# 218	642		200	250 a 450
# 220	648		200	250 a 450
# 222	654		200	250 a 450
# 224	660		200	250 a 450
# 226	666		200	250 a 450
# 228	672		200	250 a 450
# 230	678		200	250 a 450
# 232	684		200	250 a 450
# 234	690		200	250 a 450
# 236	696		200	250 a 450
# 238	702		200	250 a 450
# 240	708		200	250 a 450
# 242	714		200	250 a 450
# 244	720		200	250 a 450
# 246	726		200	250 a 450
# 248	732		200	250 a 450
# 250	738		200	250 a 450
# 252	744		200	250 a 450
# 254	750		200	250 a 450
# 256	756		200	250 a 450
# 258	762		200	250 a 450
# 260	768		200	250 a 450
# 262	774		200	250 a 450
# 264	780		200	250 a 450
# 266	786		200	250 a 450
# 268	792		200	250 a 450
# 270	798		200	250 a 450
# 272	804		200	250 a 450
# 274	810		200	250 a 450
# 276	816		200	250 a 450
# 278	822		200	250 a 450
# 280	828		200	250 a 450
# 282	834		200	250 a 450
# 284	840		200	250 a 450
# 286	846		200	250 a 450
# 288	852		200	250 a 450
# 290	858		200	250 a 450
# 292	864		200	250 a 450
# 294	870		200	250 a 450
# 296	876		200	250 a 450
# 298	882		200	250 a 450
# 300	888		200	250 a 450
# 302	894		200	250 a 450
# 304	900		200	250 a 450
# 306	906		200	250 a 450
# 308	912		200	250 a 450
# 310	918		200	250 a 450
# 312	924		200	250 a 450
# 314	930		200	250 a 450
# 316	936		200	250 a 450
# 318	942		200	250 a 450
# 320	948		200	250 a 450
# 322	954		200	250 a 450
# 324	960		200	250 a 450
# 326	966		200	250 a 450
# 328	972		200	250 a 450
# 330	978		200	250 a 450
# 332	984		200	250 a 450
# 334	990		200	250 a 450
# 336	996		200	250 a 450
# 338	1002		200	250 a 450
# 340	1008		200	250 a 450
# 342	1014		200	250 a 450
# 344	1020		200	250 a 450
# 346	1026		200	250 a 450
# 348	1032		200	250 a 450
# 350	1038		200	250 a 450
# 352	1044		200	250 a 450
# 354	1050		200	250 a 450
# 356	1056		200	250 a 450
# 358	1062		200	250 a 450
# 360	1068		200	250 a 450
# 362	1074		200	250 a 450
# 364	1080		200	250 a 450
# 366	1086		200	250 a 450
# 368	1092		200	250 a 450
# 370	1098		200	250 a 450
# 372	1104		200	250 a 450
# 374	1110		200	250 a 450
# 376	1116		200	250 a 450
# 378	1122		200	250 a 450
# 380	1128		200	250 a 450
# 382	1134		200	250 a 450
# 384	1140		200	250 a 450
# 386	1146		200	250 a 450
# 388	1152		200	250 a 450
# 390	1158		200	250 a 450
# 392	1164		200	250 a 450
# 394	1170		200	250 a 450
# 396	1176		200	250 a 450
# 398	1182		200	250 a 450
# 400	1188		200	250 a 450
# 402	1194		200	250 a 450
# 404	1200		200	250 a 450
# 406	1206		200	250 a 450
# 408	1212		200	250 a 450
# 410	1218		200	250 a 450
# 412	1224		200	250 a 450
# 414	1230		200	250 a 450
# 416	1236		200	250 a 450
# 418	1242		200	250 a 450
# 420	1248		200	250 a 450
# 422	1254		200	250 a 450
# 424	1260		200	250 a 450
# 426	1266		200	250 a 450
# 428	1272		200	250 a 450
# 430	1278		200	250 a 450
# 432	1284		200	250 a 450
# 434	1290		200	250 a 450
# 436	1296		200	250 a 450
# 438	1302		200	250 a 450
# 440	1308		200	250 a 450
# 442	1314		200	250 a 450
# 444	1320		200	250 a 450
# 446	1326		200	250 a 450
# 448	1332		200	250 a 450
# 450	1338		200	250 a 450
# 452	1344		200	250 a 450
# 454	1350		200	250 a 450
# 456	1356		200	250 a 450
# 458	1362		200	250 a 450
# 460	1368		200	250 a 450
# 462	1374		200	250 a 450
# 464	1380		200	

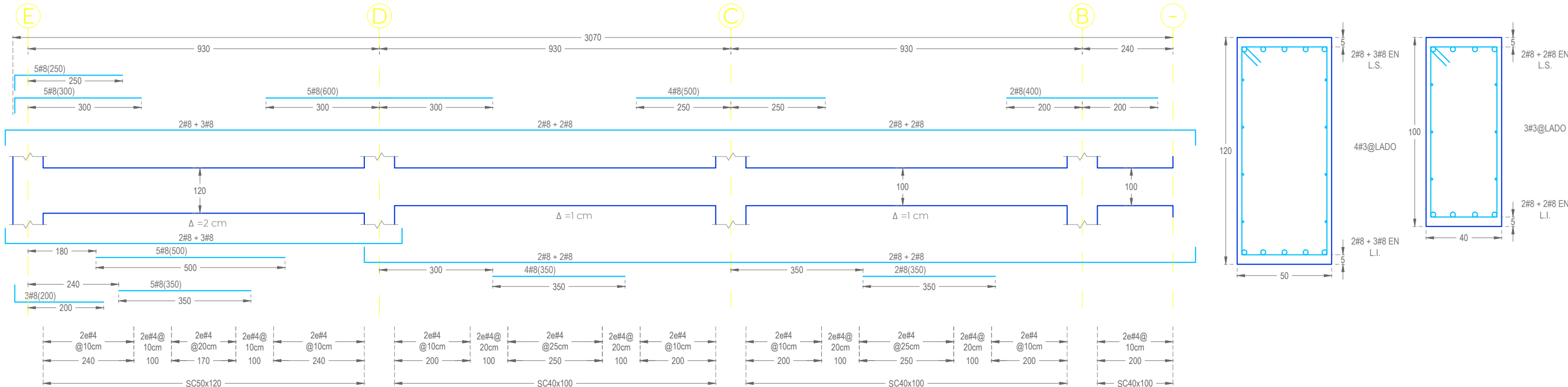
TRP-CS-1

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



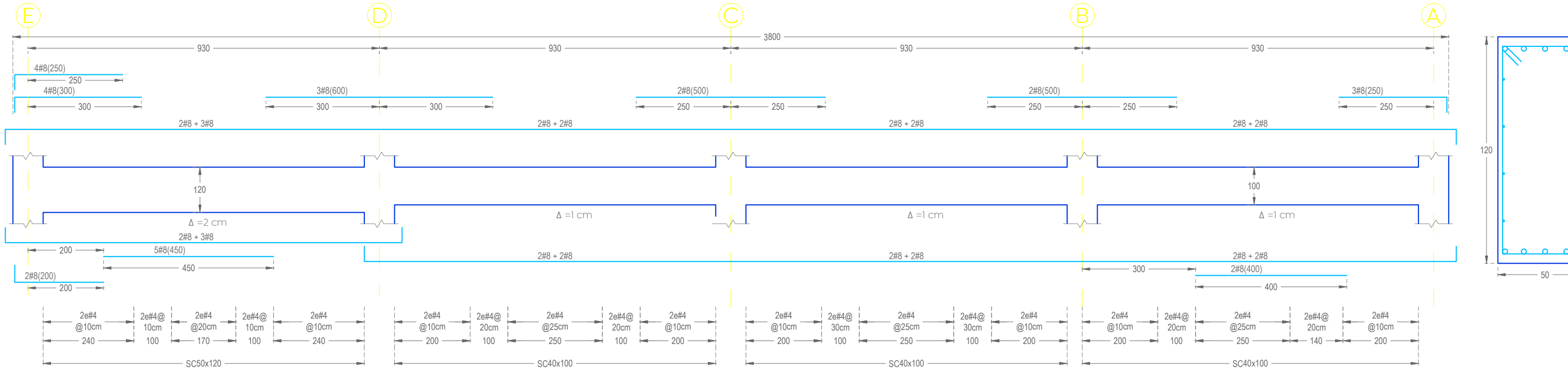
TRP-CS-2

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



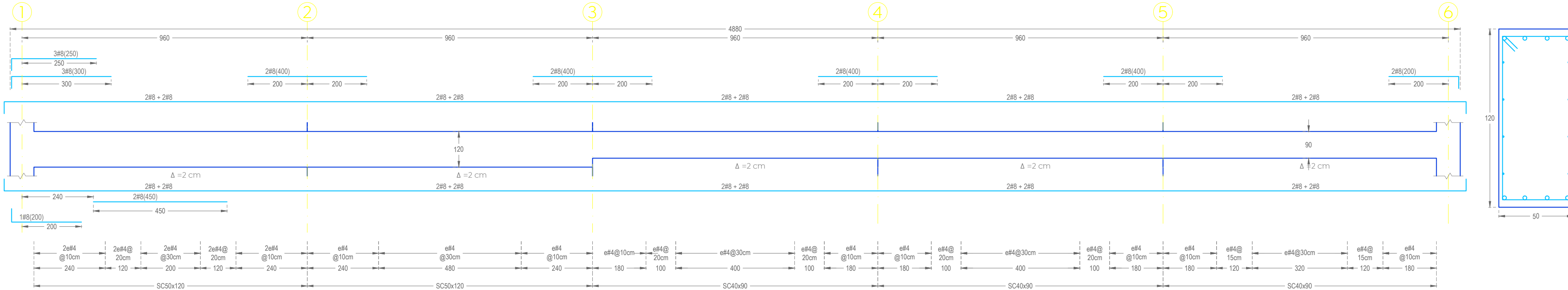
TRP-CS-3

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



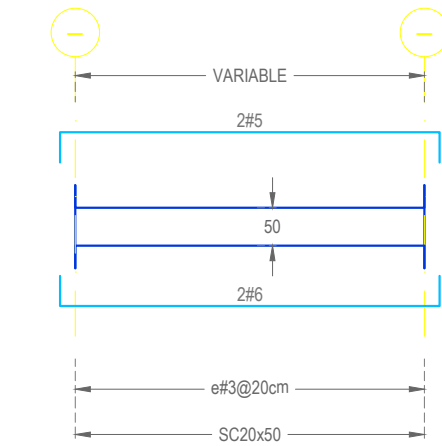
TRP-CS-4

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



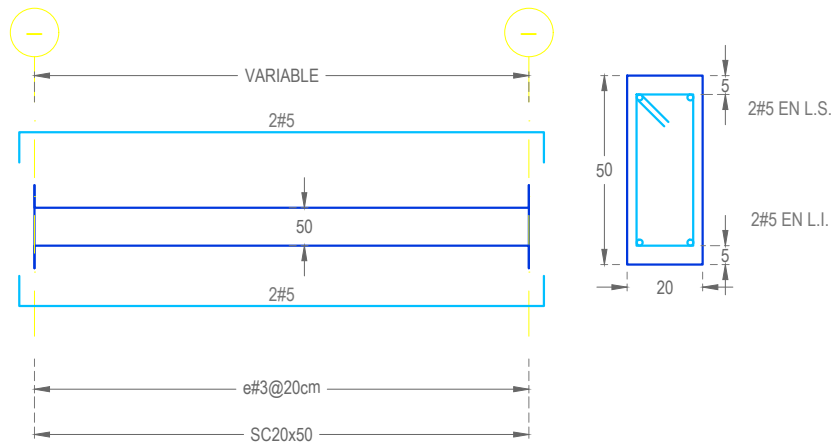
TRS-CS-11

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



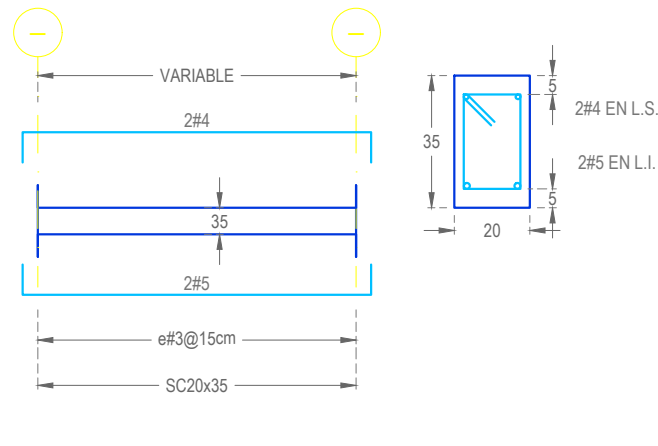
TRS-CS-12

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



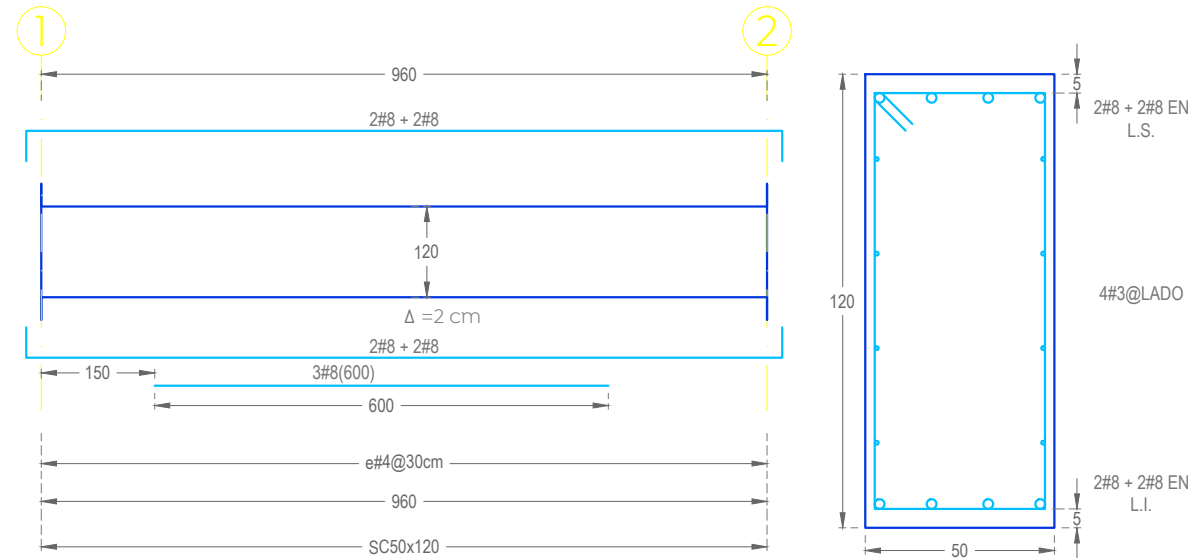
TRS-CS-13

Fc=300kg/cm2



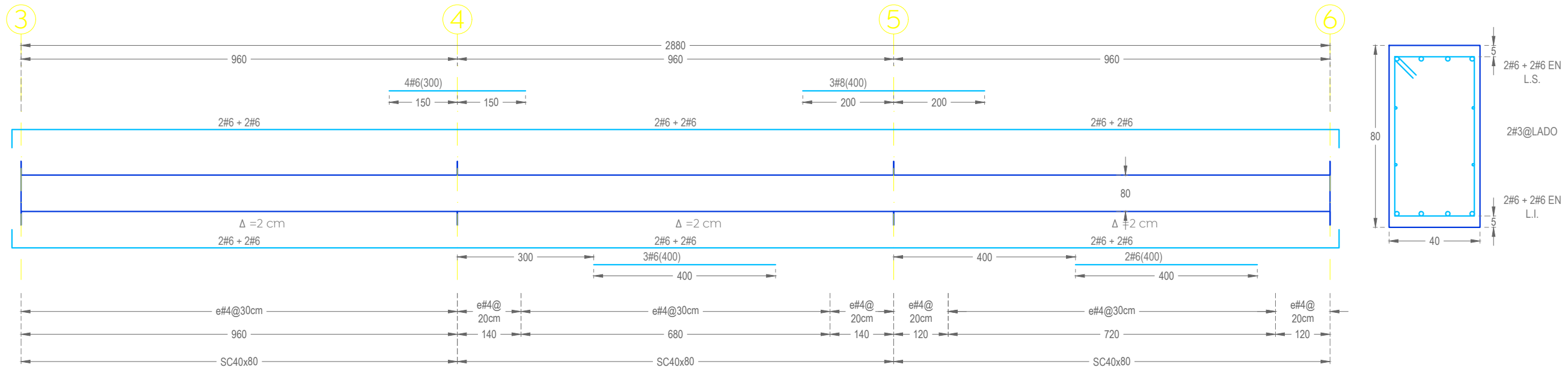
TRS-CS-5

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



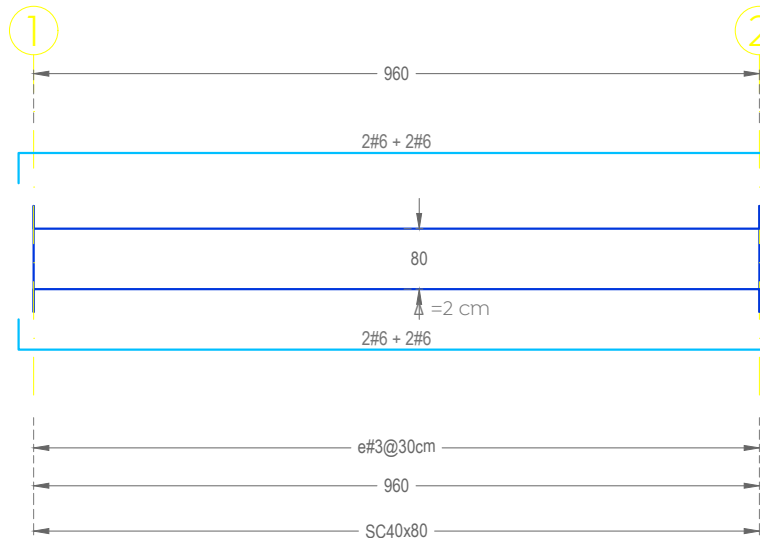
TRS-CS-6

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



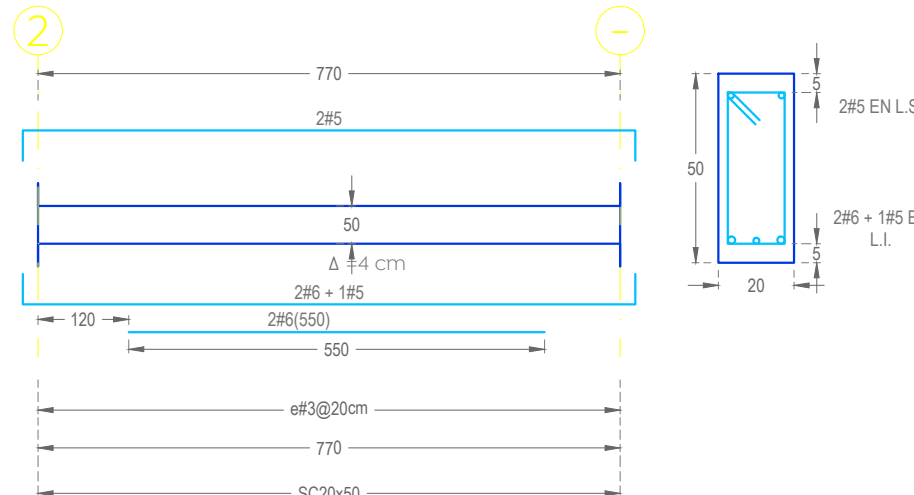
TRS-CS-8

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



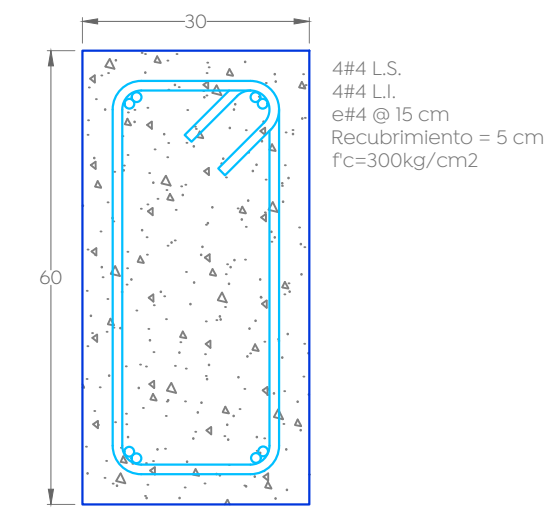
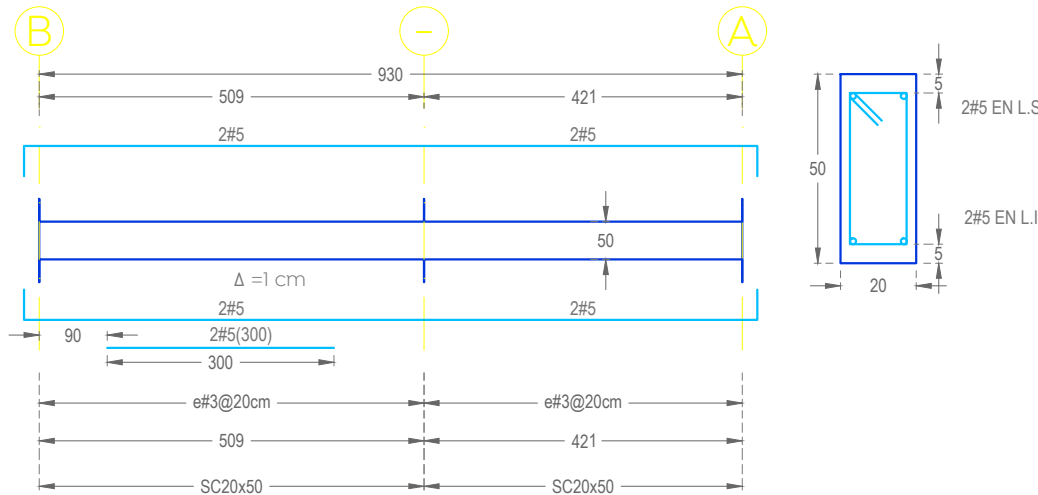
TRS-CS-9

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



TRS-CS-10

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo ¡)



Contratrabe, CT-7

Cubierta de ambulancias

Esc. 1:10 [cm]



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISI360-16.

El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX 2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dallas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	f'c = 300 kg/cm2
Concreto en dallas y castillos	f'c = 200 kg/cm2
Modulo de elasticidad del concreto	Ec = 1,000 yfc
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	fy = 4,200 kg/cm2
Perfiles PTR A500 gr.40	fy = 2,500 kg/cm2
Placa A36	fy = 250 kg/cm2
Tabique de barro recocido	f'm = 15 kg/cm2
Modulo de elasticidad mampostería	Em = 9,000 kg/cm2

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m2

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.30
Coefficiente sísmico	Q = 4
Factor de comportamiento sísmico	I = 0.50
Factor de importancia estructural	0.80
Factor por irregularidad horizontal	qa = 30 ton/m2
Capacidad de carga admisible del terreno	Df = 1.70 m
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	

Tolerancias en muros de tabique:

-Alineamiento vertical o desplome: 0,004" h, pero no mayor a 1.5 cm, h = altura libre de piso a techo.
-Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
-Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.
Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Gancho		90° o 180°		
Varilla	doblez (cm)	f'c (kgf/cm²)	200	250 a 350
# 3	6	20	15	15
# 4	8	30	25	20
# 5	10	35	35	25
# 6	12	40	40	30
# 8	15	60	50	40
# 10	20	70	65	50
# 12	25	85	75	60

Gancho a 90°		Gancho a 180°	
Long. anclaje	12 db	Long. anclaje	12 db
Diámetro de doblar	db	Diámetro de doblar	db
Sección crítica		Sección crítica	

Gancho en estribos		
Varilla	a (cm)	c (cm)
# 3	10	10
# 4	5	11
# 5	7	14

Gancho a 135°	
a	b

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Trabes principales y secundarias en cubierta de sótano

No. Contrato:

DOI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Ing. Adhad Yigael

Gurola Soto

Responsable del proyecto:

Ing. Salvador

Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha:

Agosto 2023

Escala:

Indicada

Acotaciones:

Metros

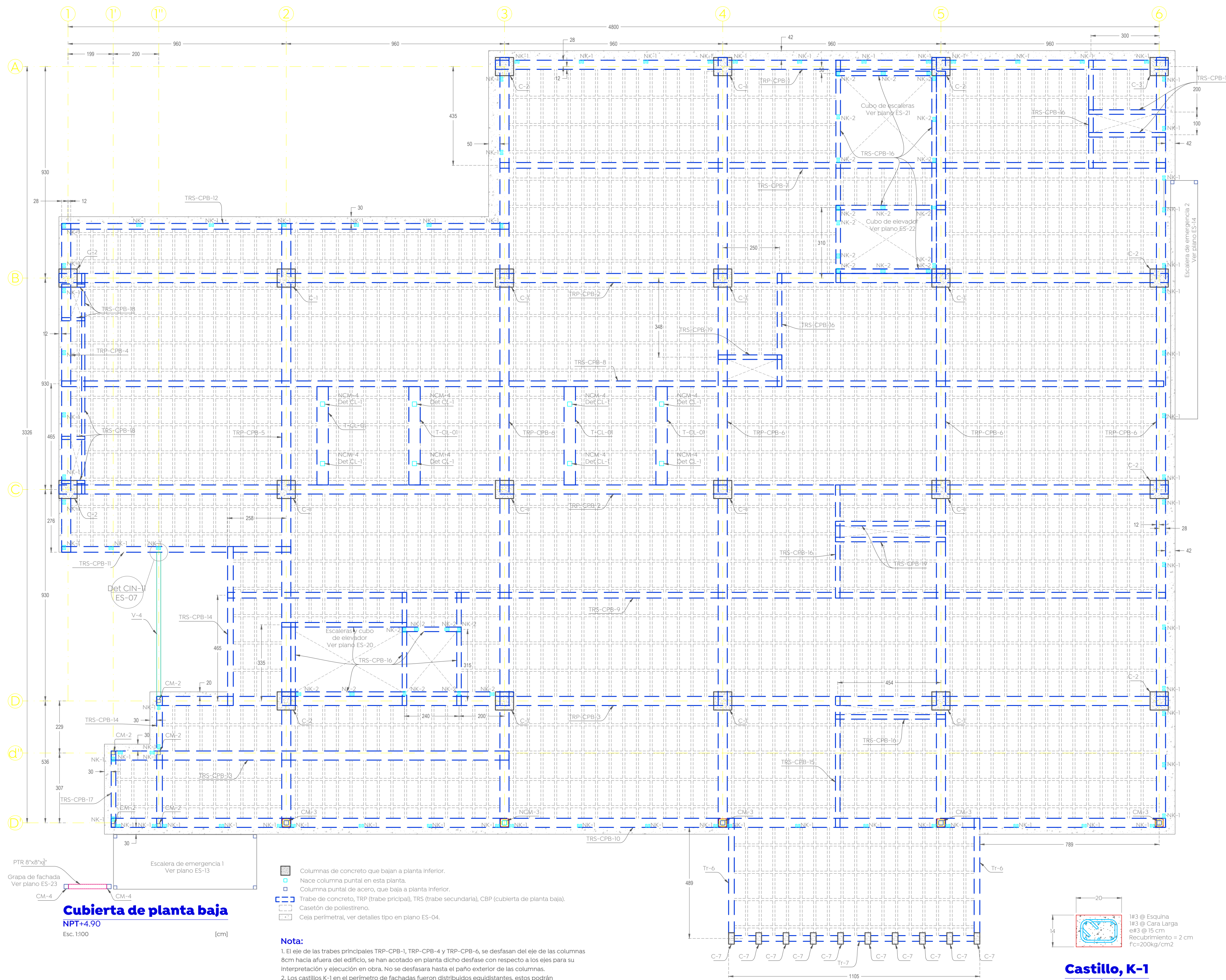
Clave:

Número:

Revisión:

00

Es- 05



Cubierta de planta baja
NPT-4.90
Esc. 1:100 [cm]

Nota:

- El eje de las trabes principales TRP-CPB-1, TRP-CPB-4 y TRP-CPB-6, se desfasan del eje de las columnas 8cm hacia afuera del edificio, se han colado en planta dicho desfase con respecto a los ejes para su interpretación y ejecución en obra. No se desfazara hasta el paño exterior de las columnas.
- Los castillos K-1 en el perímetro de fachadas fueron distribuidos equidistantes, estos podrán desplazarse para coincidir con la arquitectura, respetando una separación máxima entre ellos de 3.0 metros, los que colindantes con columnas, deben llevar una junta constructiva mínima de 5 cm, entre el paño de la columna y el paño del castillo con placa de poliestireno, se prohíbe dejar los castillos paño a paño con las columnas principales del edificio.

- Columnas de concreto que bajan a planta inferior.
- Nace columna puntal en esta planta.
- Columna puntal de acero, que baja a planta inferior.
- Trabe de concreto, TRP (trabe principal), TRS (trabe secundaria), CBP (cubierta de planta baja).
- Casón de poliestireno.
- Caja perimetral, ver detalles tipo en plano ES-04.

Castillo, K-1
Ed. principal
Esc. 1:10 [cm]

Castillo, K-2
Cubo escaleras
Esc. 1:10 [cm]

Placa base, PB-16
PI 3/8" A36
Esc. 1:10 [mm]

Det CIN-11: Conexión de PB-16 a trabe de concreto
PI 3/8" A36
Esc. 1:10 [cm]

Detalle tipo de anclajes de castillo a trabes
Cubos de escaleras, elevadores y fachadas
Esc. 1:10 [cm]

Columna metálica, CM-4
PTR 8" x 8" x 3/8"
Esc. 1:10 [mm]

Viga metálica, V-4
IPR 16" x 59.8 kg/m
Esc. 1:10 [mm]

Det CIN-11: Conexión de PB-16 a trabe de concreto
PI 3/8" A36
Esc. 1:10 [cm]

Columna metálica, CM-4
PTR 8" x 8" x 3/8"
Esc. 1:10 [mm]

Det CL-1: Conexión de PTR a Placas base
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Trabe, T-CL-01
Cubierta en terraza de PA
Esc. 1:10 [cm]

Trabe, T-CL-01
Cubierta en terraza de PA
Esc. 1:10 [cm]

Trabe, Tr-6
Cubierta de ambulancias
Esc. 1:10 [cm]

Trabe, Tr-7
Cubierta de ambulancias
Esc. 1:10 [cm]

Trabe, Tr-6
Cubierta de ambulancias
Esc. 1:10 [cm]

Trabe, Tr-6
Cubierta de ambulancias
Esc. 1:10 [cm]

Trabe, Tr-6
Cubierta de ambulancias
Esc. 1:10 [cm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

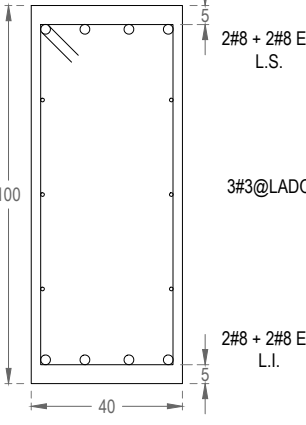
Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

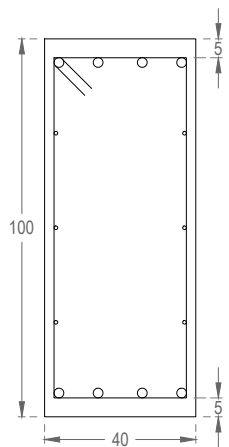
Placa base, PB-10
PI 1/2" A36
Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-10

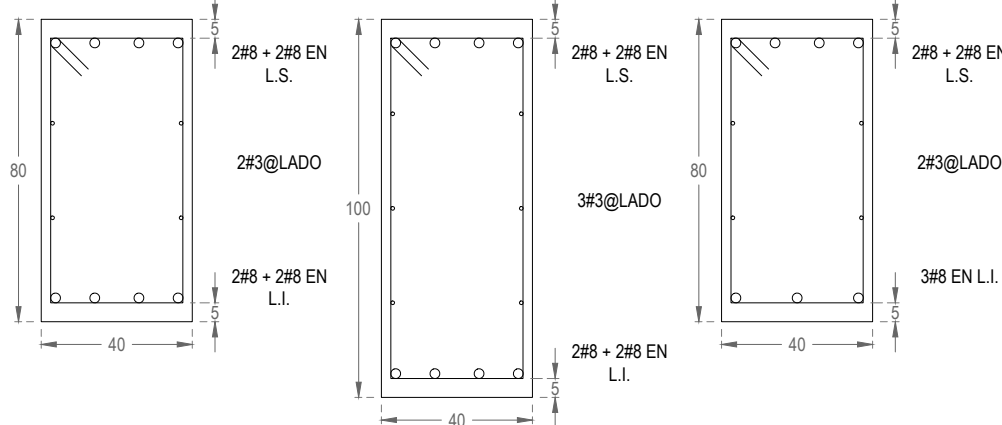
$f'_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo ↓)



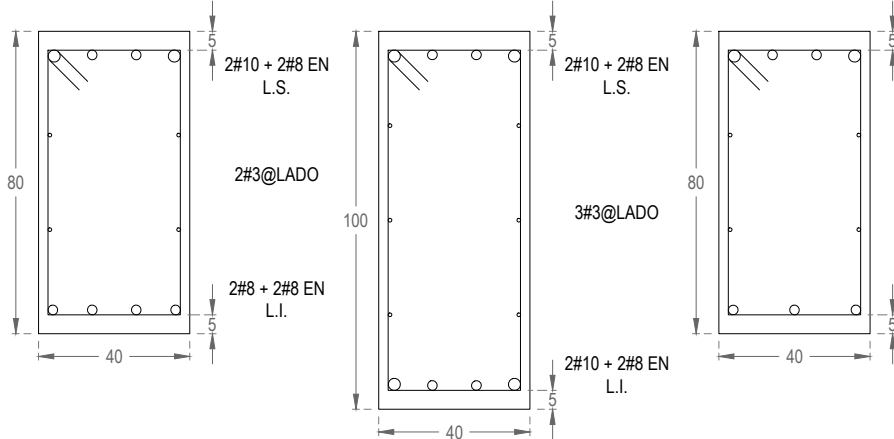
$f'_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo ↓)



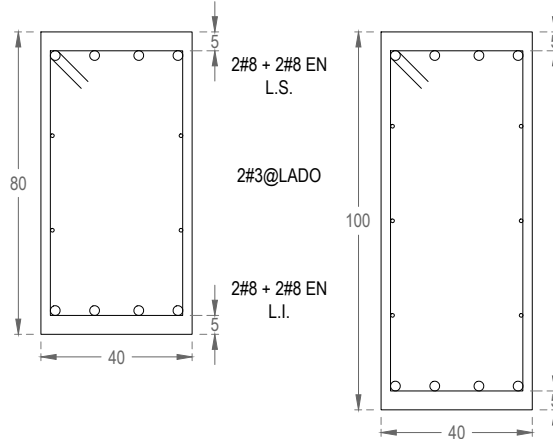
$f'_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo ↓)



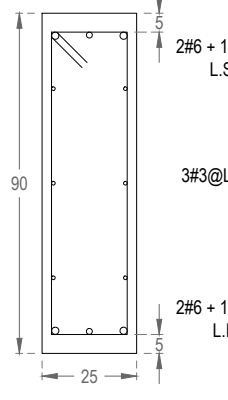
$f'_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo ↓)



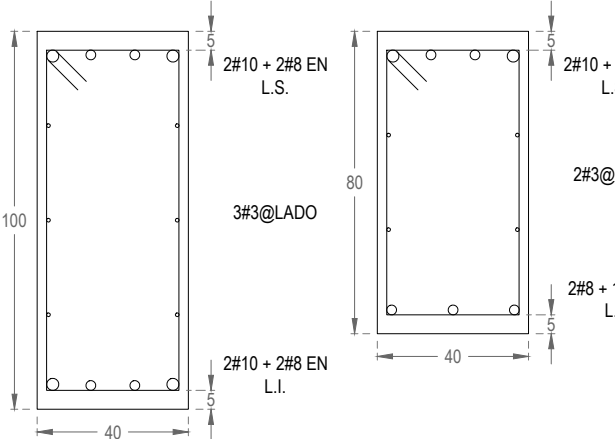
$f'_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo ↓)



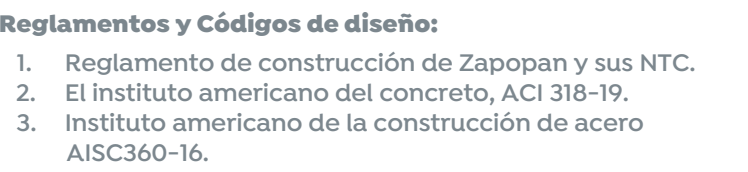
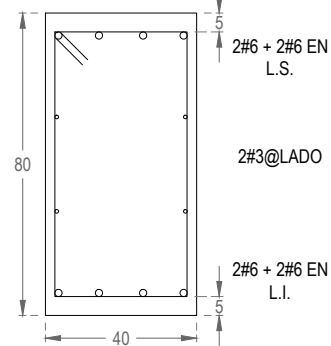
$f'_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo ↓)



$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo ↓)



El constructor deberá seguir, todas la especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivo y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.

Recubrimientos libres:	
Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalys y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:	
Concreto estructural	$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dalas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 11,000 \text{ v}f_c$
Aceros de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Perfiles PTR A500 gr.46	$f_y = 3,230 \text{ kg/cm}^2$
Placa A36	$f_y = 2,530 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mamposteria	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m2

Sub-grupo de estructuras, hospitales	A1
Coefficiente sísmico	C = 0.36
Factor de comportamiento sísmico	$\gamma = 4$
Factor de importancia estructural	1.50
Factor por irregularidad horizontal	0.80
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 30 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sotano)	$D_f = 1.70 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: $0.004 \cdot h$, pero no mayor a 1,5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: $2.5\text{ cm} \pm 0.5\text{ cm}$

- * El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.
- * Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y traveses de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo						
Varilla	Diámetro dobl [cm]	Gancho Fc [kgf/cm ²]	90° o 180°			
			200	250 a 350	400 a 450	500 a 650
# 3	8	Longitud	20	25	25	15
# 4	10	"	25	30	30	20
# 5	12	"	30	35	35	25
# 6	16	"	40	45	45	30
# 8	15	anclaje	60	50	40	35
# 10	25	"	70	65	50	45
# 12	38	"	85	75	60	55

Gancho a 90°		Gancho a 180°	

Gancho en estribos			
Varilla	A [cm]	C [cm]	
# 3	4	11	
# 4	5	14	
# 5	7	10	

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano

Detalles de trabes principales y secundarias para cubierta de plata baja

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área: _____ Responsable del proyecto: _____

Ing. Adhad Yigael Ing. Salvador

Gurrola Soto	Hernandez Pacheco
--------------	-------------------

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo,

Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

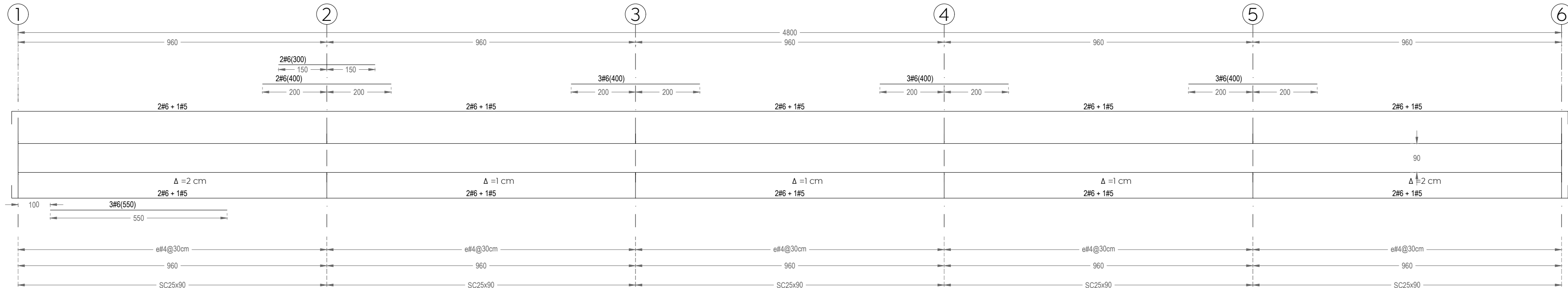
Escala: **Indicada**

Acotaciones: **Metros** Clave: Número:

Revisión: 00 ES- 08

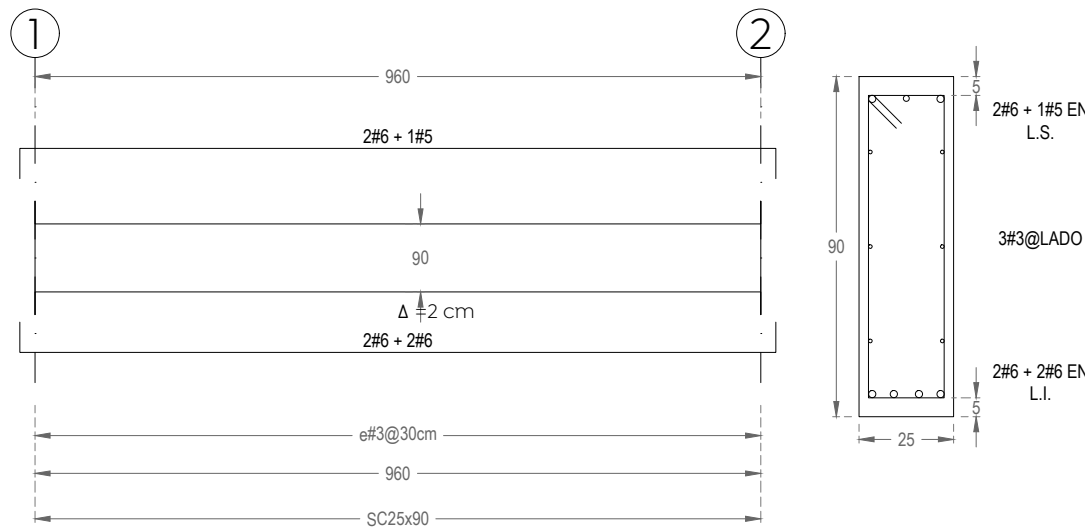
TRS-CPB-8

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo i)



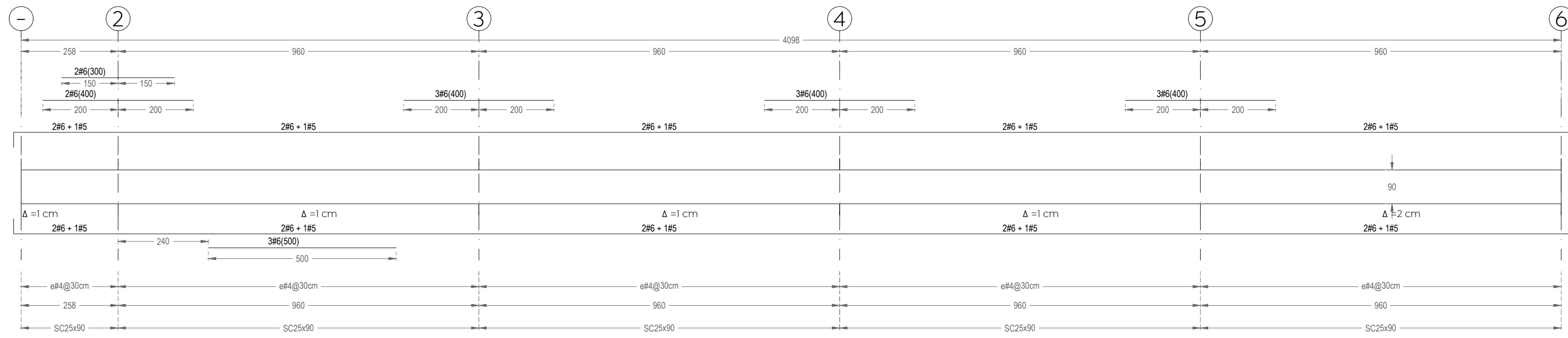
TRS-CPB-11

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo i)



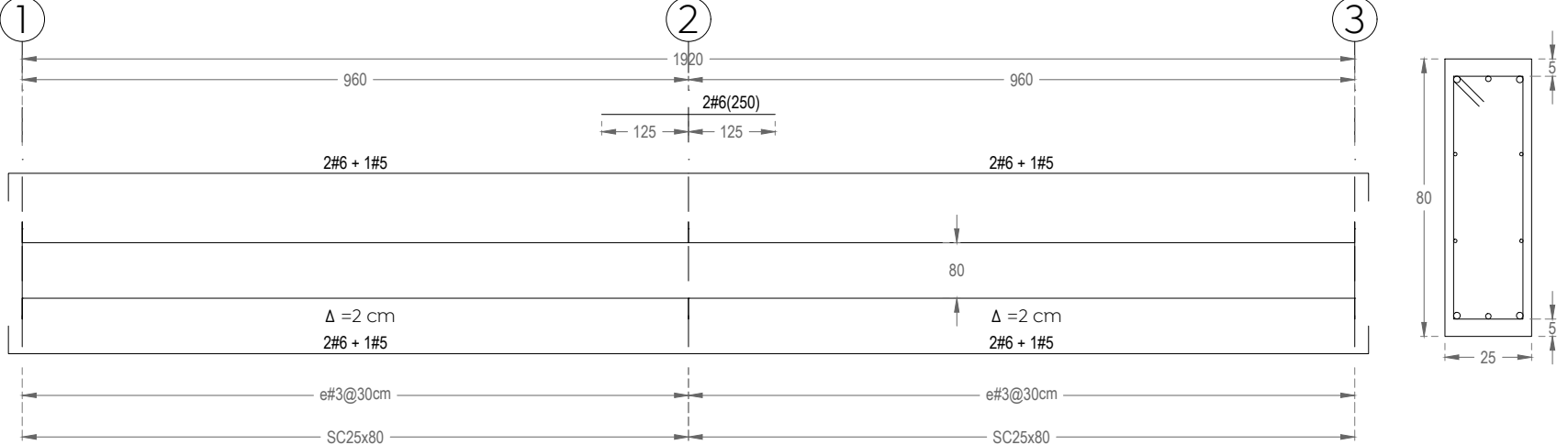
TRS-CPB-9

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo i)



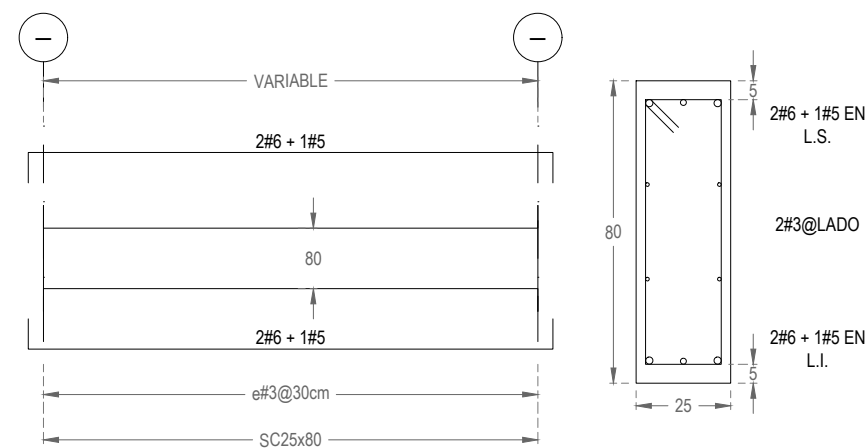
TRS-CPB-12

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo i)



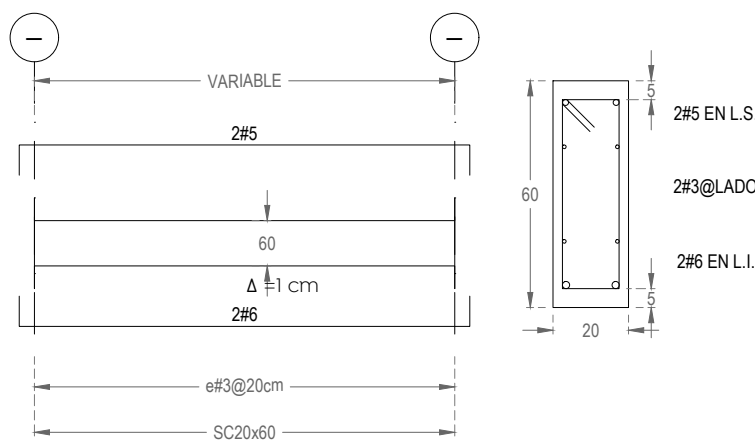
TRS-CPB-14

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo i)



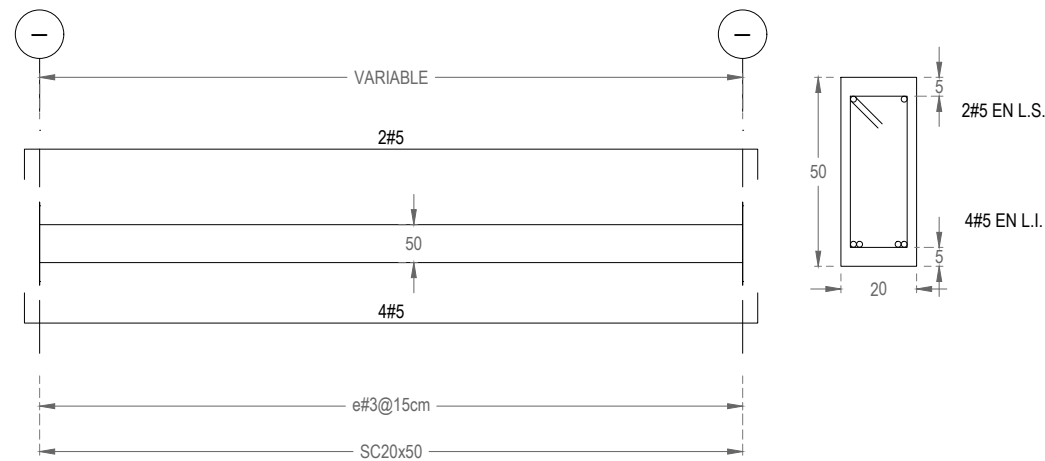
TRS-CPB-15

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo i)



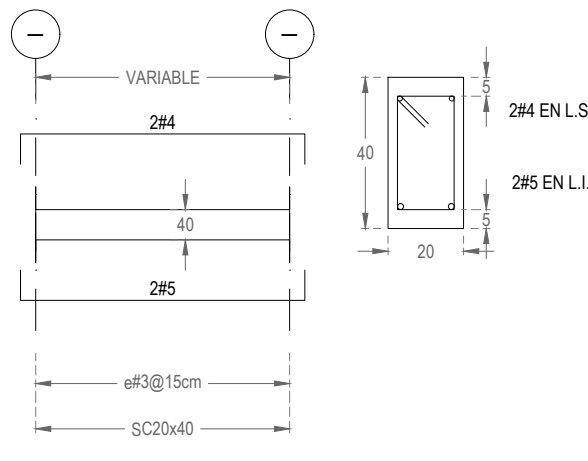
TRS-CPB-16

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo i)



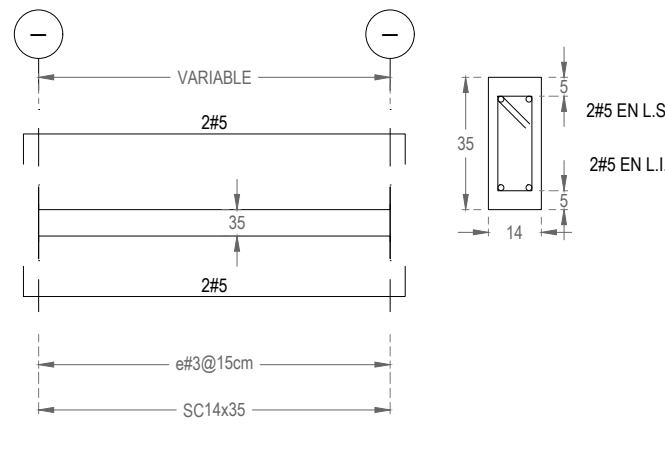
TRS-CPB-17

Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo i)



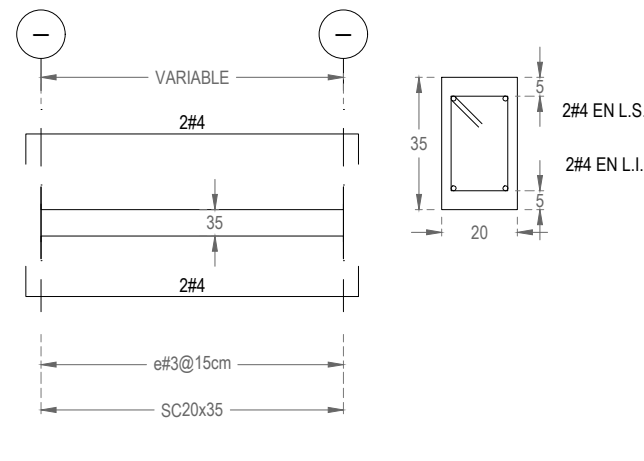
TRS-CPB-18

Fc=300kg/cm2



TRS-CPB-19

Fc=300kg/cm2



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas la especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dallas y castillos	2.0 cm
Neovisaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	f'c = 300 kg/cm2
Concreto en dallas y castillos	f'c = 200 kg/cm2
Modulo de elasticidad del concreto	Ec = 11,000 yfc
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	fy = 4,200 kg/cm2
Perfiles PTR A500 gr.40	fy = 2,550 kg/cm2
Placa A-36	fy = 2,550 kg/cm2
Tabique de barro recocido	f'm = 15 kg/cm2
Modulo de elasticidad mampostería	Em = 9,000 kg/cm2

Cargas:	
Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m2

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.36
Coefficiente sísmico	Q = 4
Factor de comportamiento sísmico	1.50
Factor de importancia estructural	0.80
Factor por irregularidad horizontal	0.80
Capacidad de carga admisible del terreno	qa = 30 ton/m2
Profundidad de escarpante (bajo el sotano)	Df = 1.70 m

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.04*^h, pero no mayor a 1.5 cm. ^h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**
*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo						
Gancho			90° o 180°			
Varilla	Díametro doblaz [cm]	f'c [kgf/cm²]	200	250 a 350	400 a 450	500 a 650
# 3	6	Longitud de anclaje [cm]	20	20	15	15
# 4	8		30	25	20	20
# 5	10		35	35	25	25
# 6	12		45	40	30	30
# 8	15		60	50	40	35
# 10	25	70	65	50	45	
# 12	38	85	75	60	55	
Gancho a 90°			Gancho a 180°			
Gancho en estribos						
Varilla	a [cm]	c [cm]				
# 3	4	10				
# 4	5	11				
# 5	7	14				

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Detalles de trabes secundarias para cubierta de plata baja

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Ing. Adhad Yigael Gurrola Soto

Responsable del proyecto:
Ing. Salvador Hernández Pacheco

Ubicación:
Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha: Agosto 2023
Escala: Indicada
Acotaciones: Metros
Revisión: 00

Clave: Número: Es- 08a



Planta de nervaduras
Cubierta de planta baja, NPT+4.90
Esc. 1:100 [cm]

Indica zona de grapas en nervaduras 1gr#3@15cm (excepto donde se indique algo distinto en planta).

Longitud de la nervadura donde van grapas.

Fuera de la zona donde la nervadura requiere refuerzo por cortante (grapas) se podrá colocar 1gr#65cm, con el fin de mantener el acero superior en su posición y evitar que se baje y/o cuelguen.

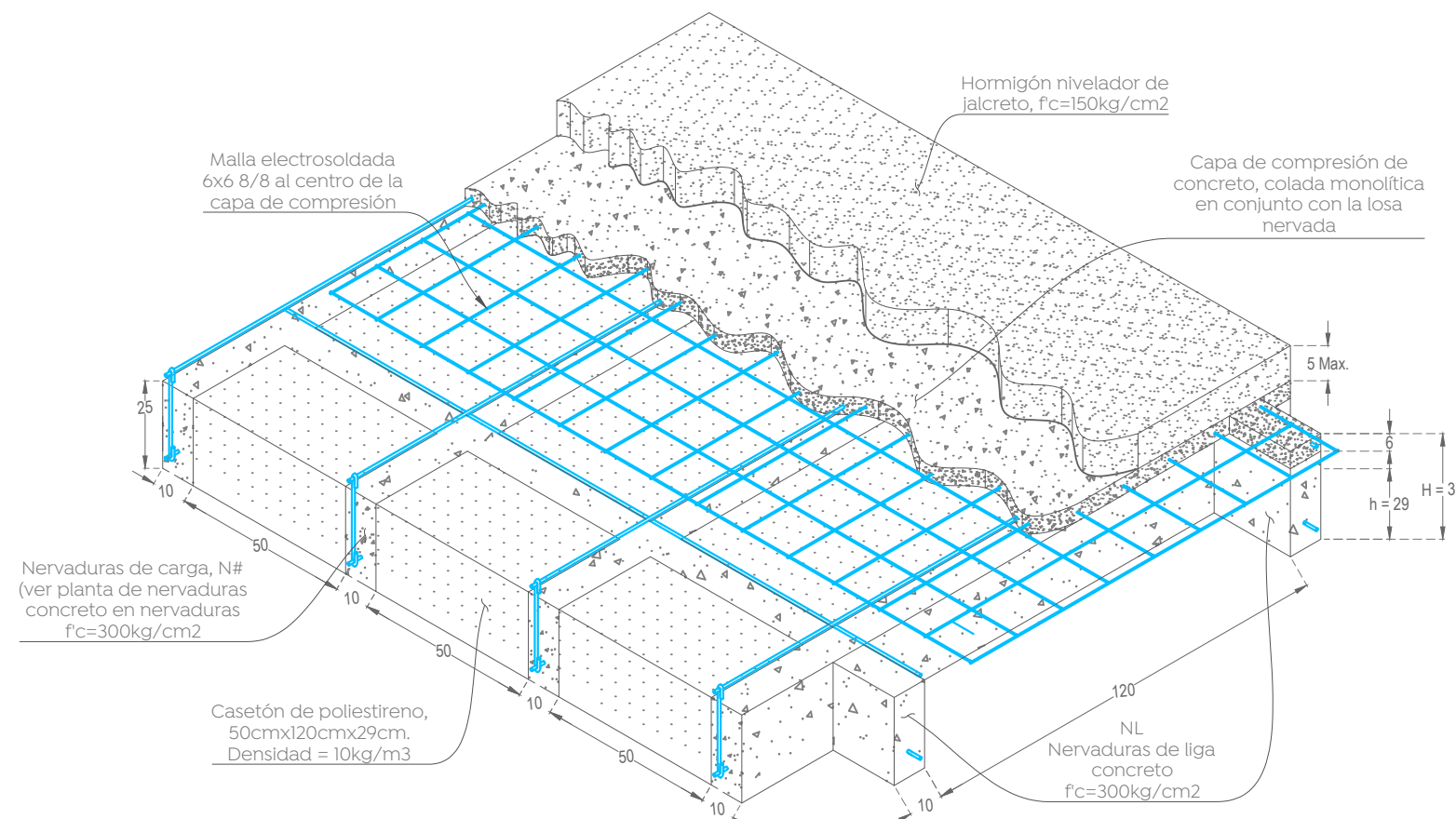
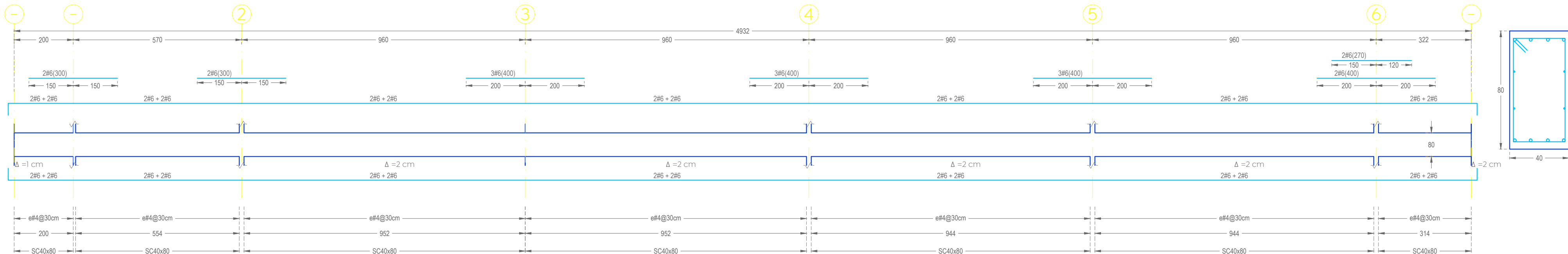
Rango de nervaduras tipo en planta
Bastón en lecho superior (BLS)
Varilla corrida en lecho superior (CLS)
Número de nervadura tipo (N#)
Rango de nervaduras tipo en planta
Varilla corrida en lecho inferior (CLI)
Bastón en lecho inferior (BLI)

Cota
Cota

NL
Fc=300kg/cm2

1#3 En lecho superior
1#3 En lecho inferior
Nota: Las nervaduras de liga van perpendiculares a las nervaduras de carga indicadas en planta con una separación a centros de 130cm, ver detalle de losa.

TRS-CPB-10
Fc=300kg/cm2 (Peraltar hacia abajo !)

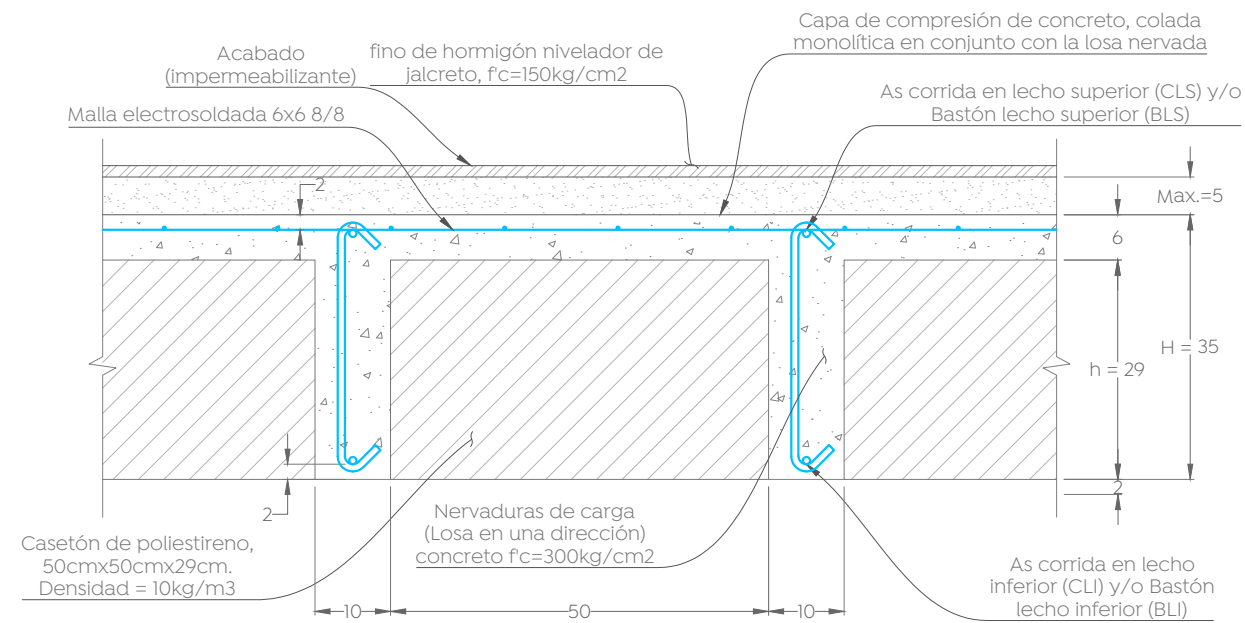


Isométrico esquemático de losa nervada

Tipo para cubiertas de sótano y planta baja, NPT+0.00, NPT+4.90

Esc. 1:20

[cm]



Sección tipo de losa nervada

Losa en una dirección, NPT+0.00, NPT+4.90

Esc. 1:10

[cm]



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dallas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	f'c = 300 kg/cm2
Concreto en dallas y castillos	f'c = 200 kg/cm2
Modulo de elasticidad del concreto	Ec = 11,000 √f'c
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	fy = 4,200 kg/cm2
Perfiles PTR A500 gr.40	fy = 2,550 kg/cm2
Placa A36	fy = 2,550 kg/cm2
Tabique de barro recoicido	f'm = 15 kg/cm2
Modulo de elasticidad mampostería	Em = 9,000 kg/cm2

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m2

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.1
Coefficiente sísmico	Q = 4
Factor de comportamiento sísmico	Q = 4
Factor de importancia estructural	Q = 4
Factor por irregularidad horizontal	Q = 4
Capacidad de carga admisible del terreno	qa = 30 ton/m2
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	Df = 1.70 m

Tolerancias en muros de tabique:

-Alineamiento vertical o desplome: 0.004*h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
-Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
-Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**
*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	Diámetro doblez [cm]	Gancho Fc [kgf/cm²]	90° o 180°	
			200	250 a 350 400 a 450 500 a 650
# 3	6	20	20	20
# 4	8	20	25	20
# 5	10	20	35	25
# 6	12	20	45	30
# 8	16	20	60	40
# 10	20	20	75	45
# 12	25	20	90	50

Gancho a 90°

Long. anclaje

Long. gancho

Diámetro de dobléz

Sección crítica

Gancho a 180°

Long. anclaje

Long. gancho

Diámetro de dobléz

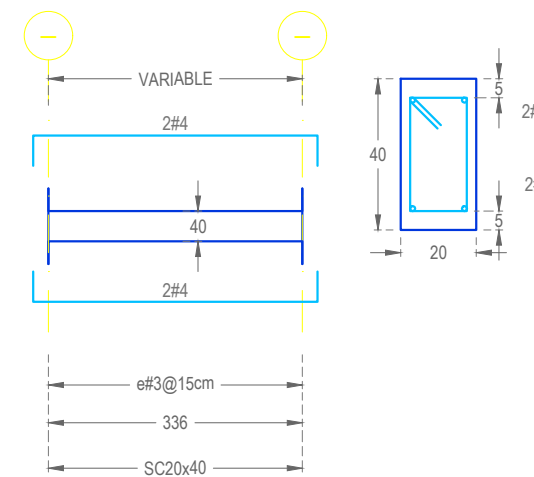
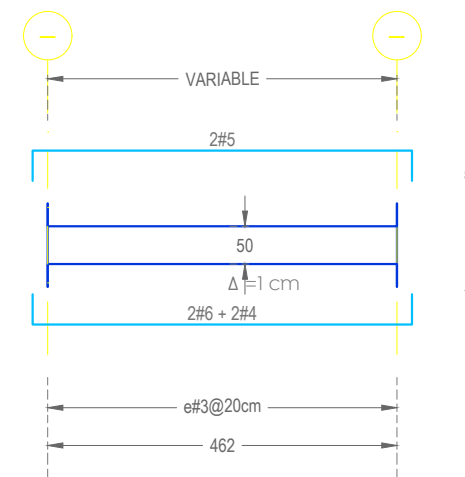
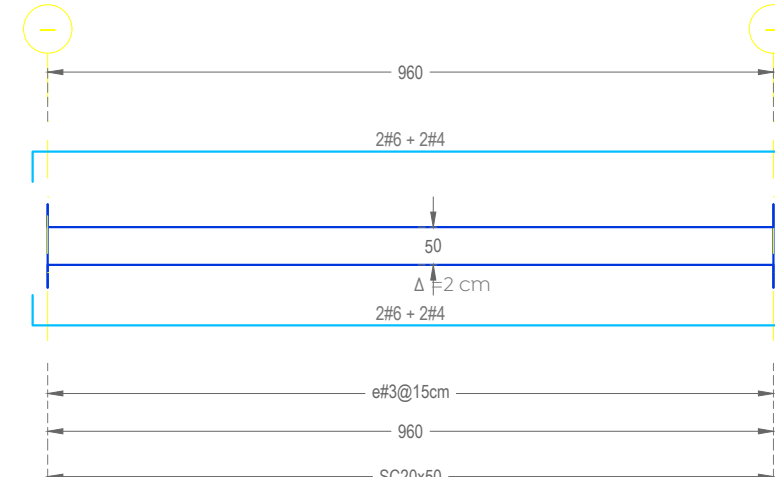
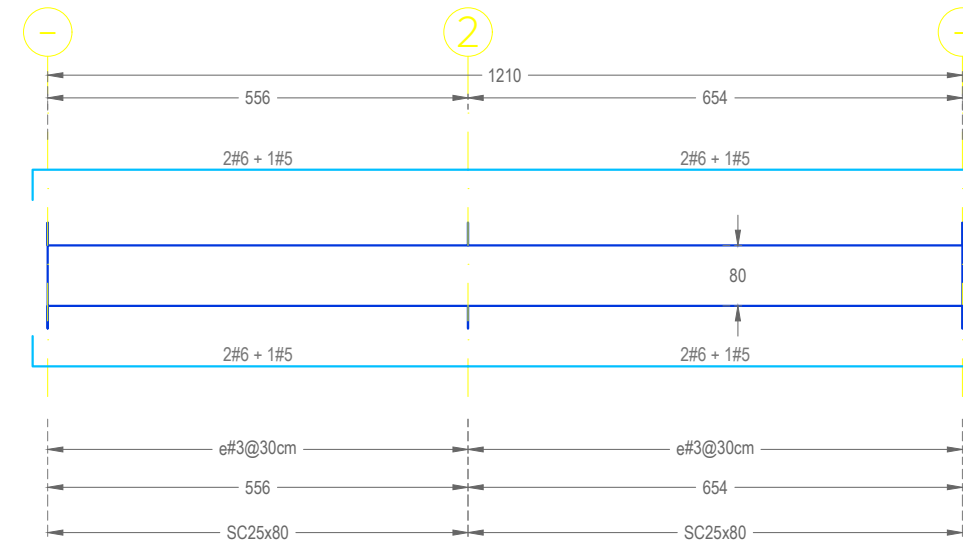
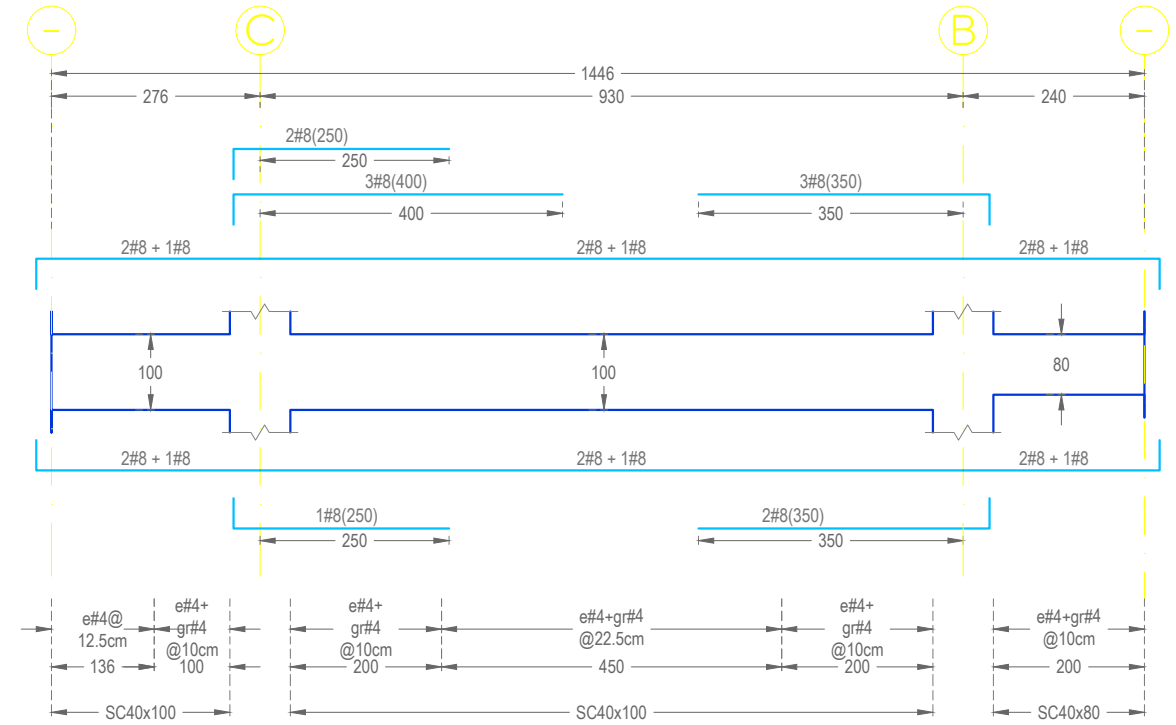
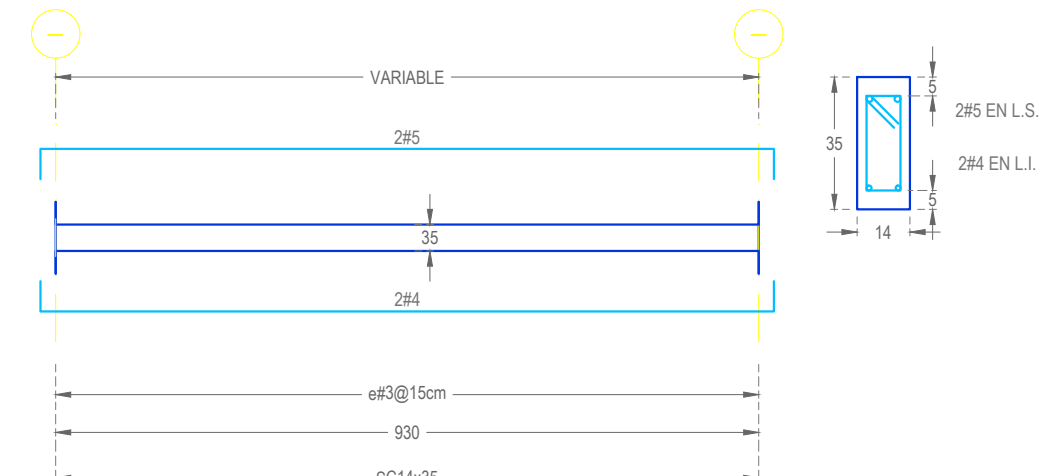
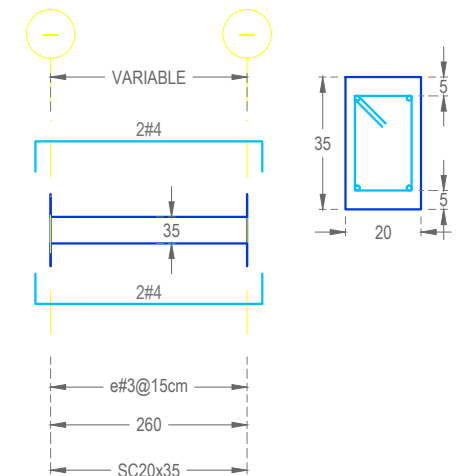
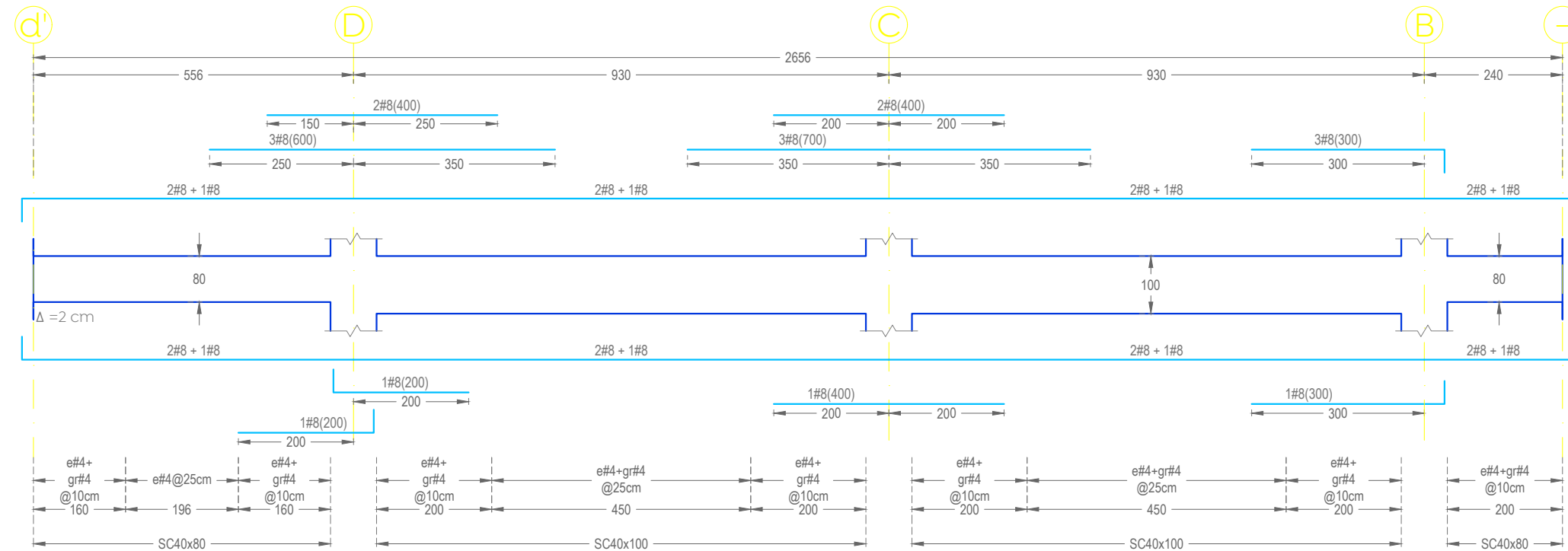
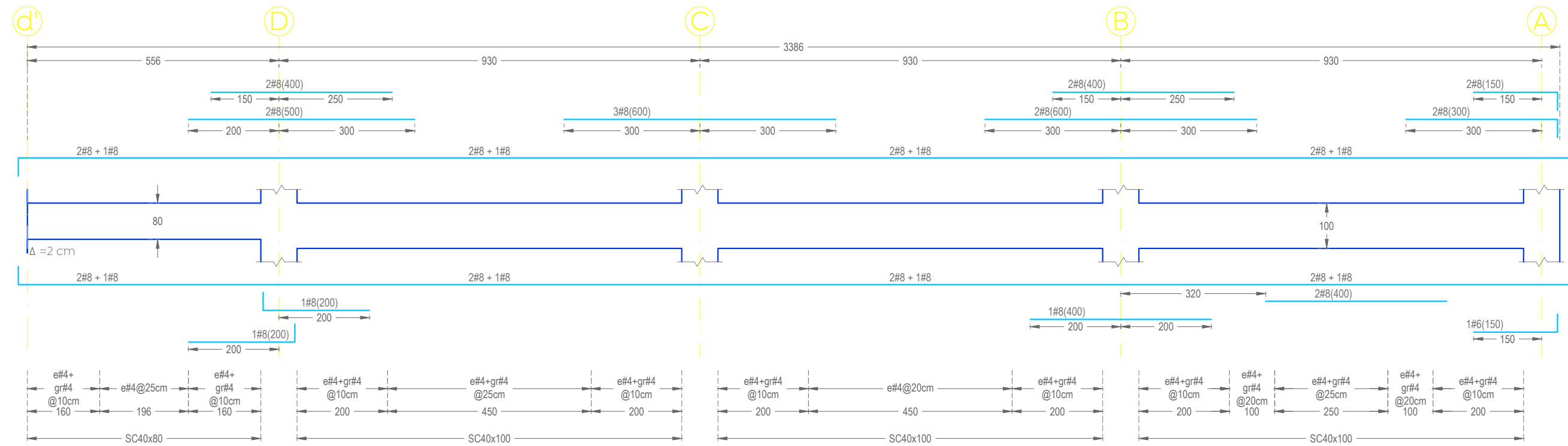
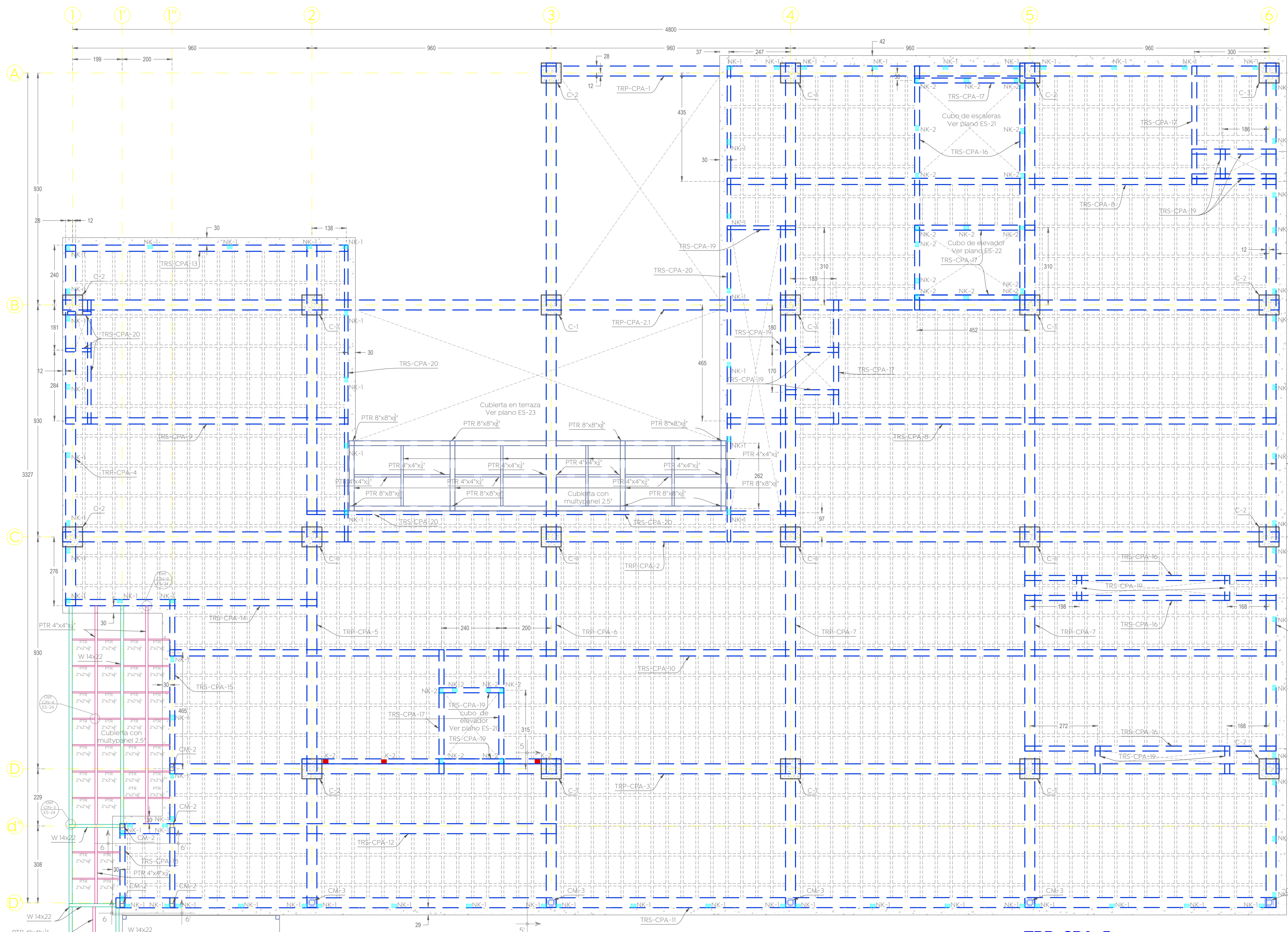
Sección crítica

d > 6 cm.

Gancho en estribos	
Varilla	a [cm]
# 3	4
# 4	4
# 5	7
# 6	10

Gancho a 135°

a



Nota:
1. El eje de las trabes principales TRP-CPA-1, TRP-CPA-4 y TRP-CPA-7, se desfasan del eje de las columnas 8cm hacia afuera del edificio, se han acotado en planta dicho desfase con respecto a los ejes para su interpretación y ejecución en obra. No se desfasara hasta el paño exterior de las columnas.
2. Los castillos K-1 en el perímetro de fachadas fueron distribuidos equidistantes, estos podrán desplazarse para coincidir con la arquitectura, respetando una separación máxima entre ellos de 3.0 metros, los que colindantes con columnas, deben llevar una junta constructiva mínima de 5 cm, entre el paño de la columna y el paño del castillo con placa de poliestireno, se prohíbe dejar los castillos paño a paño con las columnas principales del edificio.



Reglamentos y Códigos de diseño:
1. Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
2. El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
3. Instituto americano de la construcción de acero AISI360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX 2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:
Zapatillas coladas sobre plantilla 5.0 cm
Dados (columnas en cimentación) 5.0 cm
Muros de contención 5.0 cm
Contra-trabes 5.0 cm
Dadas y castillos 2.0 cm
Nervaduras 2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno) 2.0 cm
Columnas 4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople 4.0 cm

Materiales:
Concreto estructural f_c = 300 kg/cm²
Concreto en dalas y castillos f_c = 200 kg/cm²
Modulo de elasticidad del concreto E_c = 11,000 f_c
Acero de refuerzo (varilla corrugada) f_y = 4,200 kg/cm²
Perfiles PTR A500 gr.40 f_y = 2,200 kg/cm²
Placa A-36 f_y = 2,200 kg/cm²
Tabla de barro recoicido f_m = 15 kg/cm²
Modulo de elasticidad mampostería E_m = 9,000 kg/cm²

Cargas:
Sobre cargas muertas (ver memoria) 515-637 kg/m²
Cargas vivas (ver memoria) 100-400 kg/m²

Parámetros de análisis:
Sub-grupo de estructuras, hospitales C = 0.3
Coeficiente sísmico Q = 4
Factor de comportamiento sísmico Q = 4
Factor de importancia estructural 0.80
Factor por irregularidad horizontal 0.80
Capacidad de carga admisible del terreno q_a = 30 ton/m²
Profundidad de desplante (bajo el sótano) D_f = 1.0 m

Tolerancias en muros de tabique:
-Alineamiento vertical o desplome: 0.004*h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
-Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
-Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto. Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Diámetro gancho		90° o 180°		
Varilla	diámetro (cm)	f _c (kgf/cm ²)	200	250 a 350
# 3	6	20	25	30
# 4	8	20	25	30
# 5	10	20	25	30
# 6	12	20	25	30
# 8	16	20	25	30
# 10	20	20	25	30
# 12	25	20	25	30

Gancho a 90°		Gancho a 180°	
Long. anclaje	12 db	Long. anclaje	12 db
Sección crítica		Sección crítica	

Gancho en estribos		Gancho a 135°	
Varilla	a (cm)	Varilla	a (cm)
# 3	5	# 3	5
# 4	5	# 4	5
# 5	7	# 5	7

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Planta estructural, cubierta de planta alta (azotea) y detalles de trabes

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Ing. Adhaz Yigael Gurrola Soto

Responsable del proyecto:

Ing. Salvador Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha: Agosto 2023

Escala: Indicada

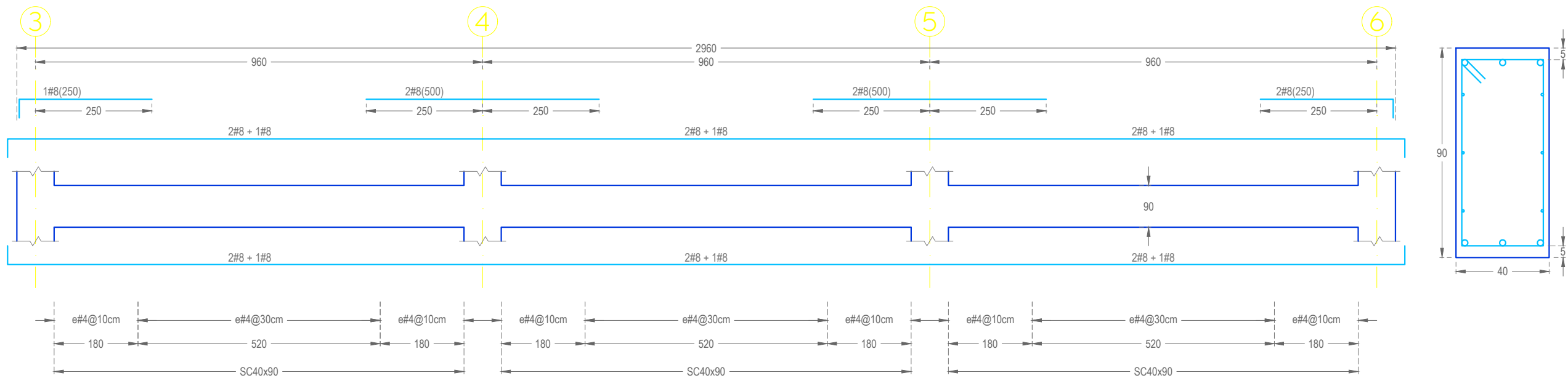
Acotaciones: Metros

Revisión: 00

Clave: Es-10

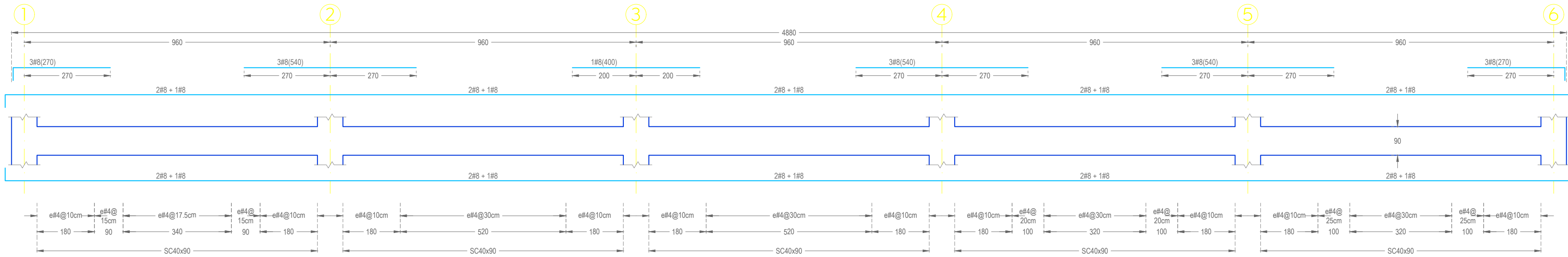
TRP-CPA-1

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



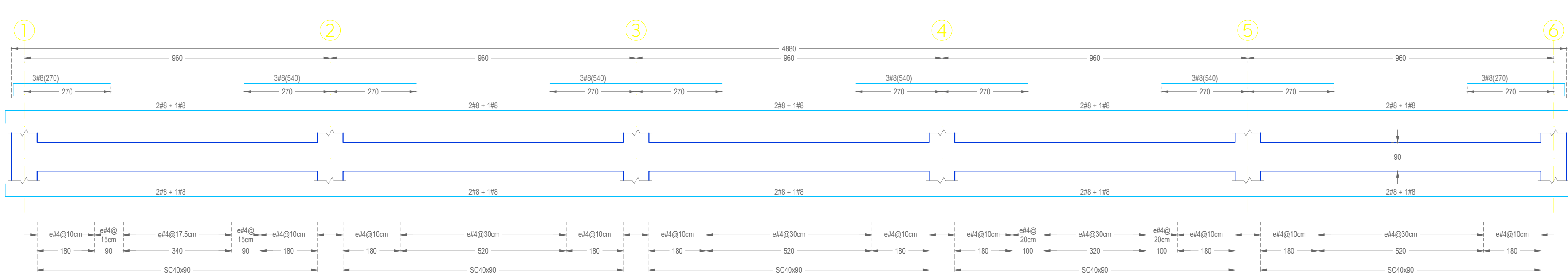
TRP-CPA-2.1

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



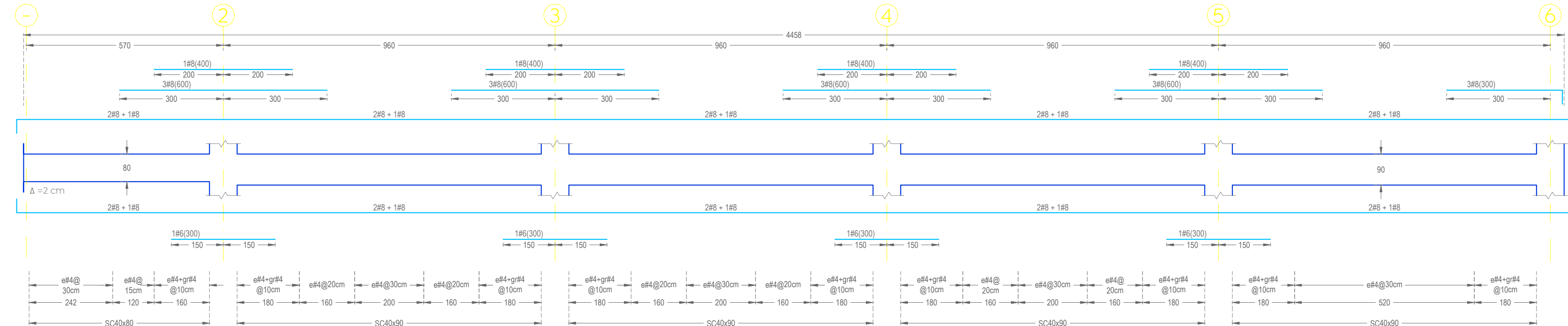
TRP-CPA-2

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



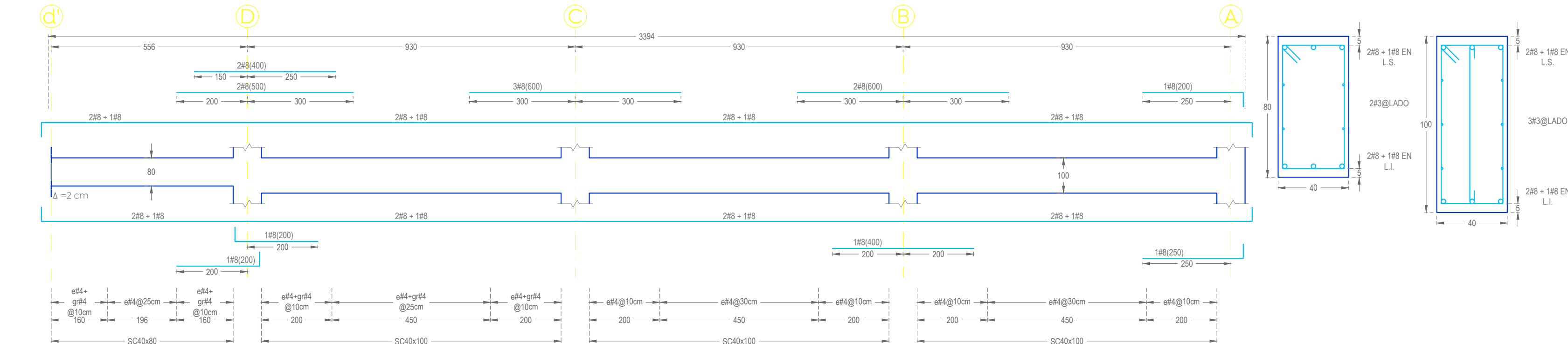
TRP-CPA-3

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



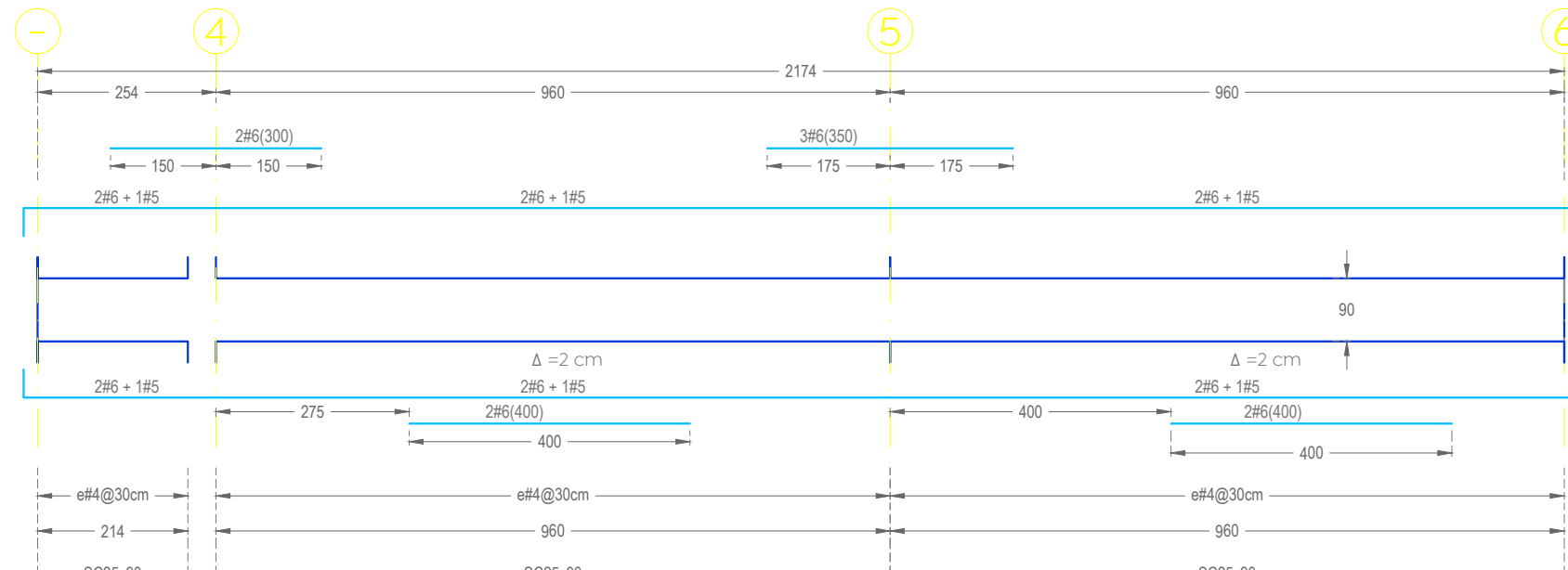
TRP-CPA-6

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



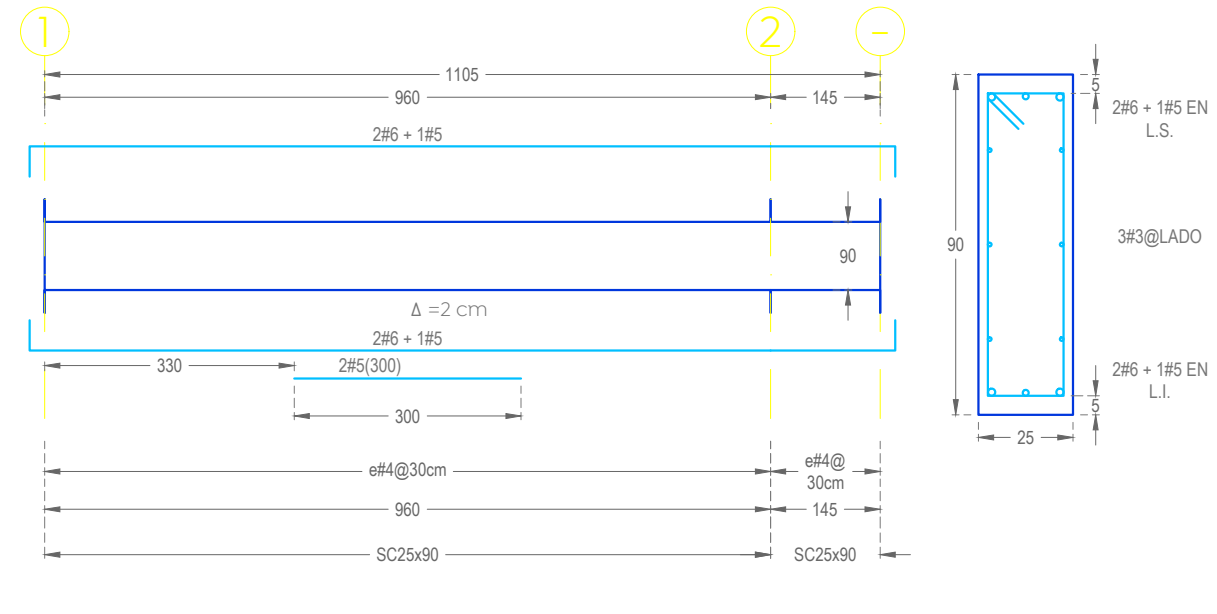
TRS-CPA-8

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



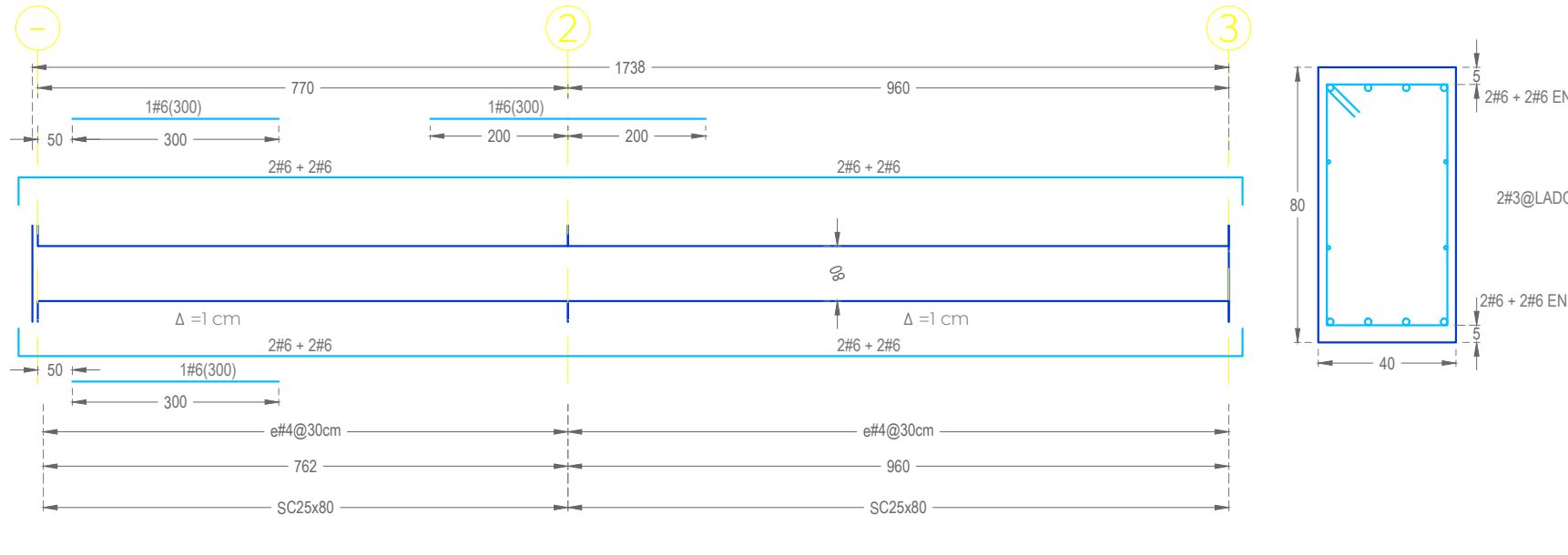
TRS-CPA-9

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



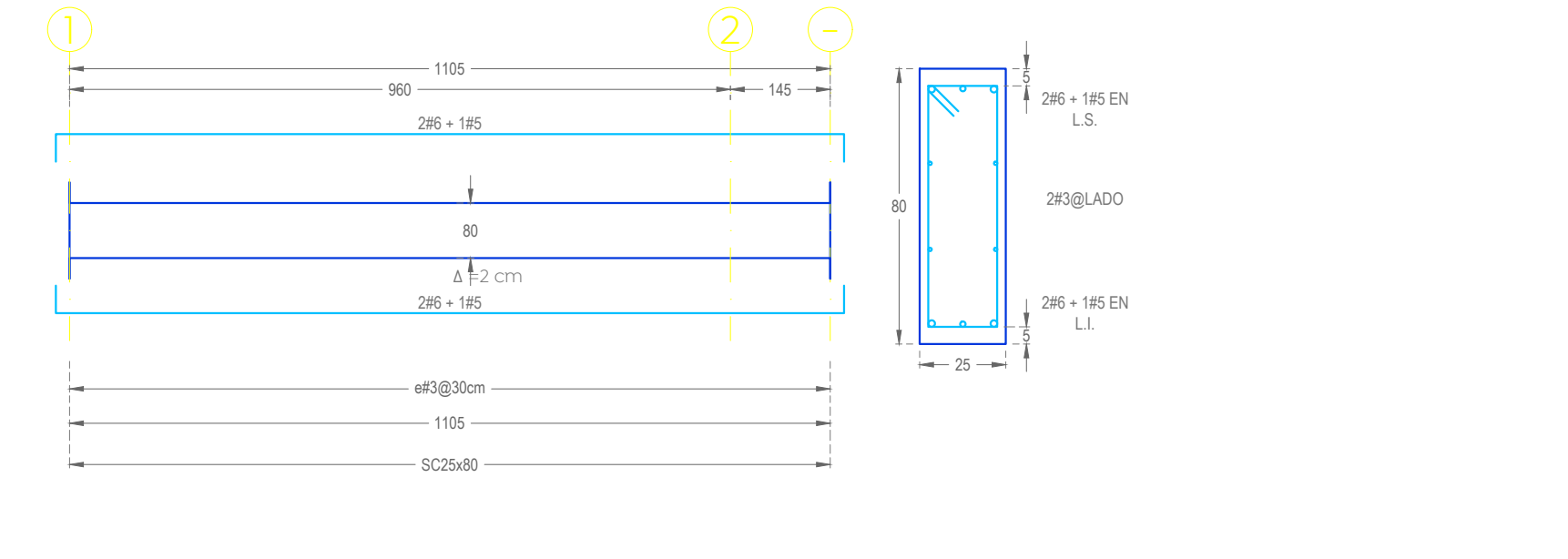
TRS-CPA-12

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



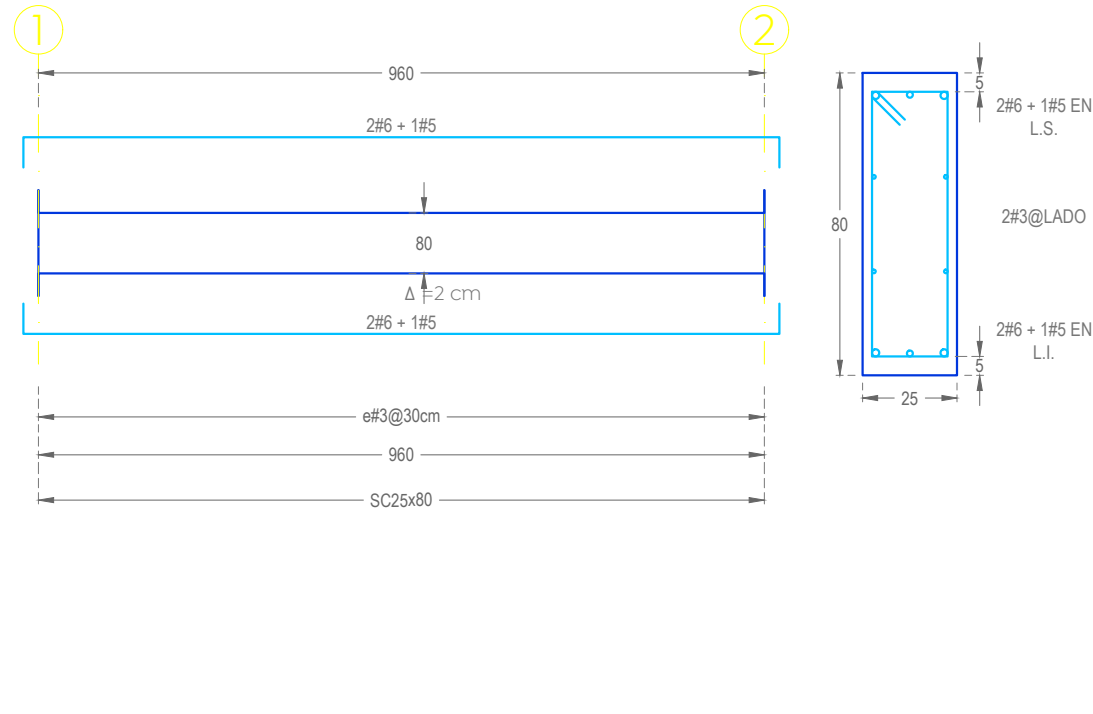
TRS-CPA-13

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



TRS-CPA-14

$f_c=300\text{kg/cm}^2$ (Peraltar hacia abajo !)



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatillas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalys y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$
Dados (columnas y castillos)	$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ yfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Pertigas PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A-36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m ²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.1$
Coefficiente sísmico	$Q = 4$
Factor de comportamiento sísmico	$R = 5.0$
Factor de importancia estructural	$I = 1.0$
Factor por irregularidad horizontal	$I_h = 0.80$
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 30 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.70 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**

Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores.

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

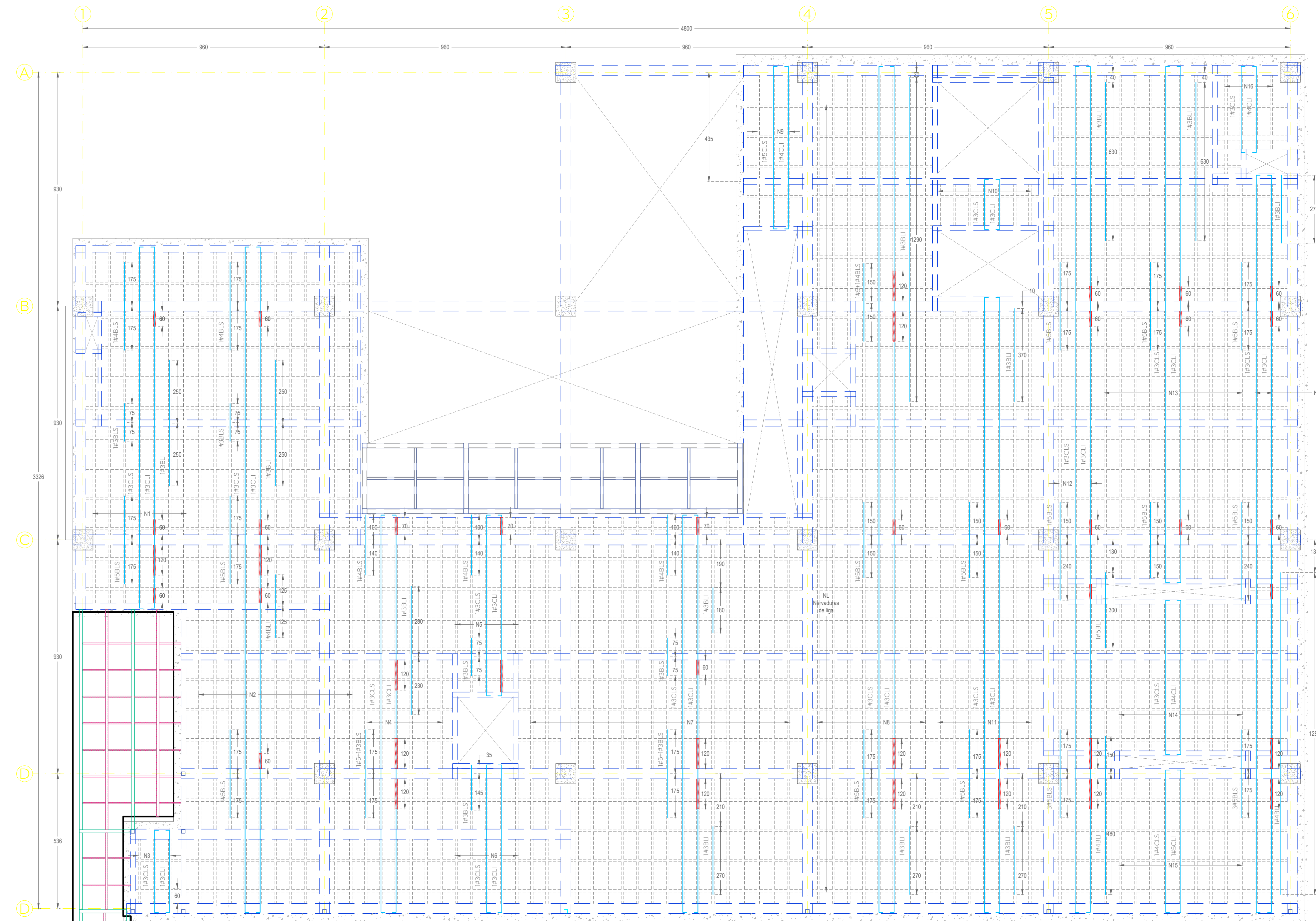
Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	Diámetro (cm)	Gancho F _c (kgf/cm ²)	90° o 180°	
# 3	6	200	250 a 350	450 a 650
# 4	8	200	250 a 350	450 a 650
# 5	10	200	250 a 350	450 a 650
# 6	12	200	250 a 350	450 a 650
# 8	16	200	250 a 350	450 a 650
# 10	20	200	250 a 350	450 a 650
# 12	25	200	250 a 350	450 a 650

Gancho a 90°

Gancho a 180°

Gancho en estribos

Varilla	a (cm)	c (cm)
# 3	4	10
# 4	5	14
# 5	7	14



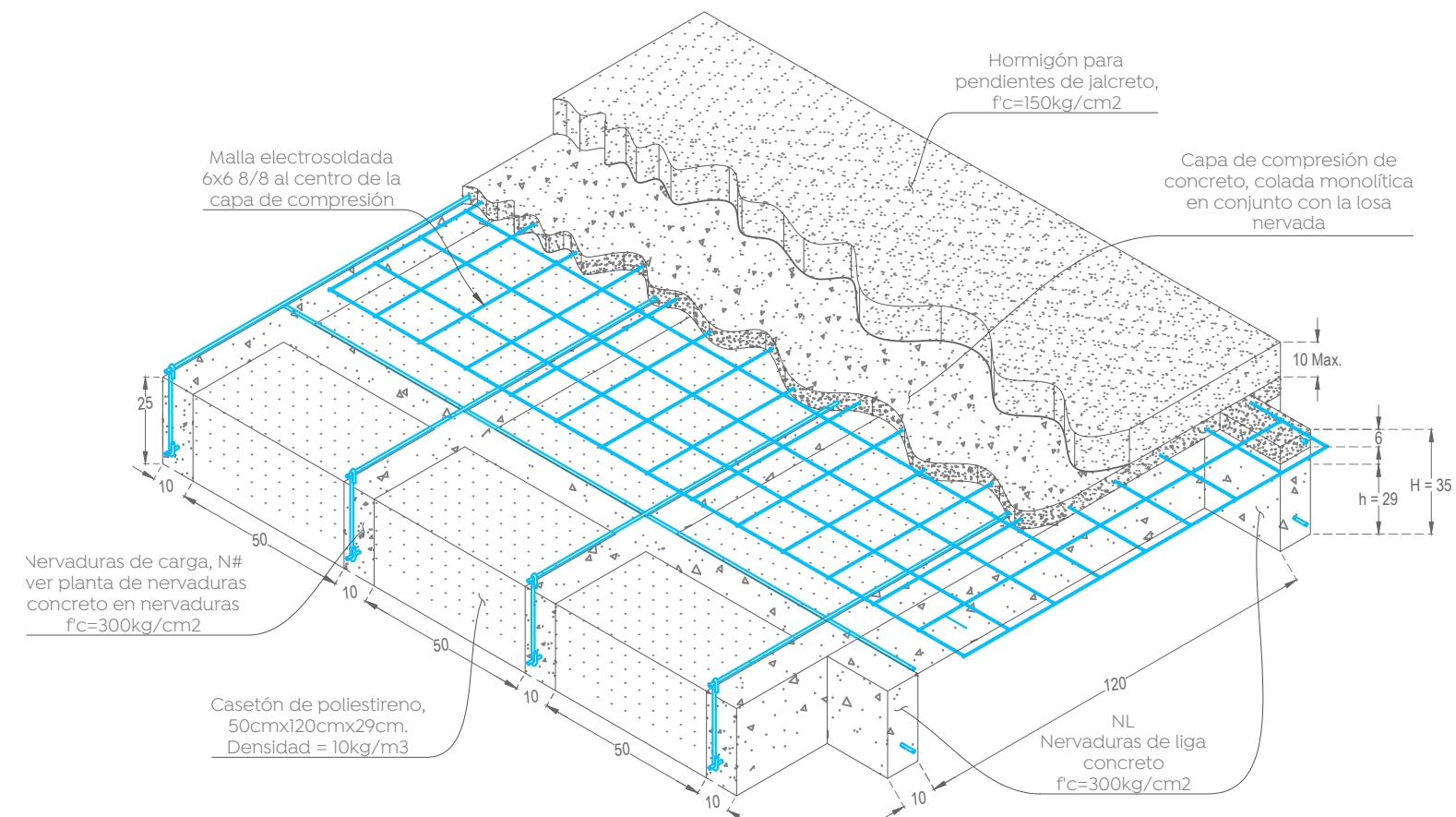
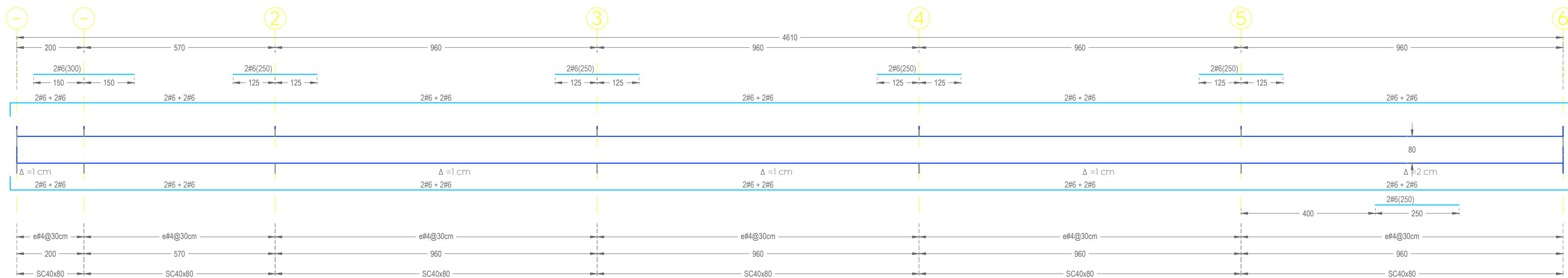
Planta de nervaduras

Cubierta de planta alta (azotea), NPT+9.80

Esc: 1/100 [cm]

TRS-CPA-11

Fc=300kg/cm² (Peraltar hacia abajo +)

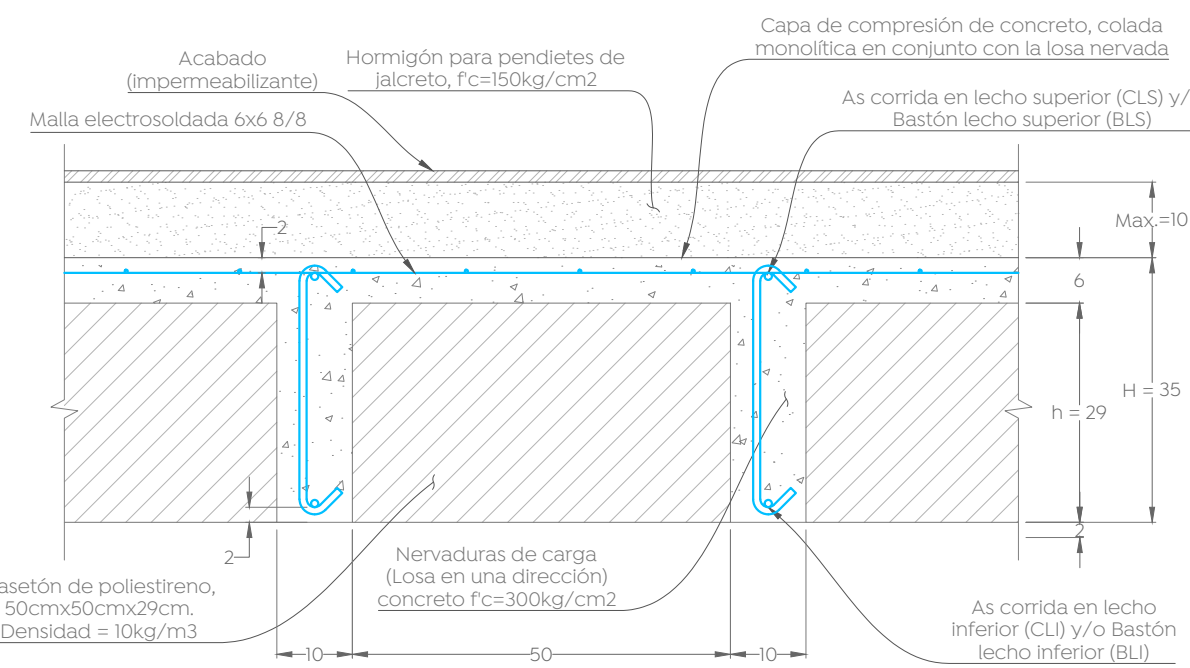


Isométrico esquemático de losa nervada

Tipo para cubierta de planta alta (azotea) NPT+9.80

Esc: 1/20

[cm]



Sección tipo de losa nervada

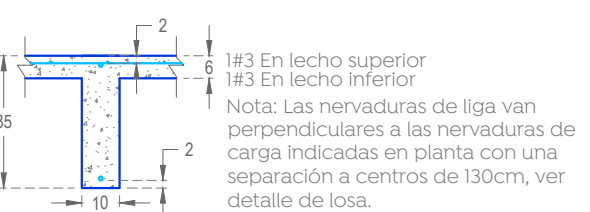
Losas en una dirección, NPT+9.80

Esc: 1/10

[cm]

NL

Fc=300kg/cm²



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX-2020, y garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatillas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	f'c = 300 kg/cm ²
Concreto en dalas y castillos	f'c = 200 kg/cm ²
Modulo de elasticidad del concreto	Ec = 11,000 vfc
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	fy = 4,200 kg/cm ²
Perfiles PTR A500 gr.40	fy = 2,500 kg/cm ²
Placa A36	fy = 2,500 kg/cm ²
Tabique de barro recoicido	f'm = 15 kg/cm ²
Modulo de elasticidad mampostería	Em = 9,000 kg/cm ²

Cargas:

Sobres cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m ²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.1
Coefficiente sísmico	Q = 4
Factor de comportamiento sísmico	1.50
Factor de importancia estructural	0.80
Factor por irregularidad horizontal	0.80
Capacidad de carga admisible del terreno	qa = 30 ton/m ²
Profundidad de cimentación (bajo el sótano)	Df = 1.70 m

Tolerancias en muros de tabique:

-Alineamiento vertical o desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
-Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
-Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto. Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo						
Varilla	Diametro dobles [cm]	gancho f'c [kgf/cm ²]	90° o 180°			
			200	250 a 350	400 a 450	500 a 650
# 3	6	Longitud de anclaje [cm]	20	20	15	15
# 4	8		30	25	20	20
# 5	10		35	35	25	25
# 6	12		40	40	30	30
# 8	16		60	50	40	35
# 10	20		70	65	50	45
# 12	25		85	75	60	55

Gancho a 90°		Gancho a 180°	
Long. anclaje	Long. anclaje	Long. anclaje	Long. anclaje
Diametro de dobles	Sección critica	Diametro de dobles	Sección critica
12 db	db	12 db	db

Gancho en estribos			
Varilla	a [cm]	c [cm]	d [cm]
# 3	4	10	10
# 4	5	11	11
# 5	7	14	14

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Planta de armados de nervaduras en cubierta de planta alta (azotea) y detalles constructivos

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Ing. Adhag Yigael

Gurrola Soto

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha:

Agosto 2023

Escala:

Indicada

Acotaciones:

Metros

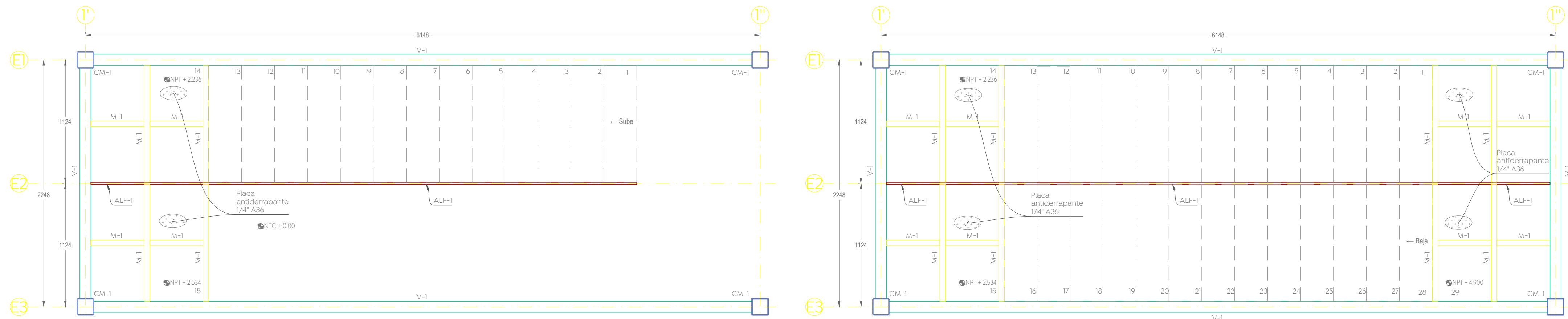
Revisión:

00

Clave:

Número:

Es-12



Escalera de emergencia

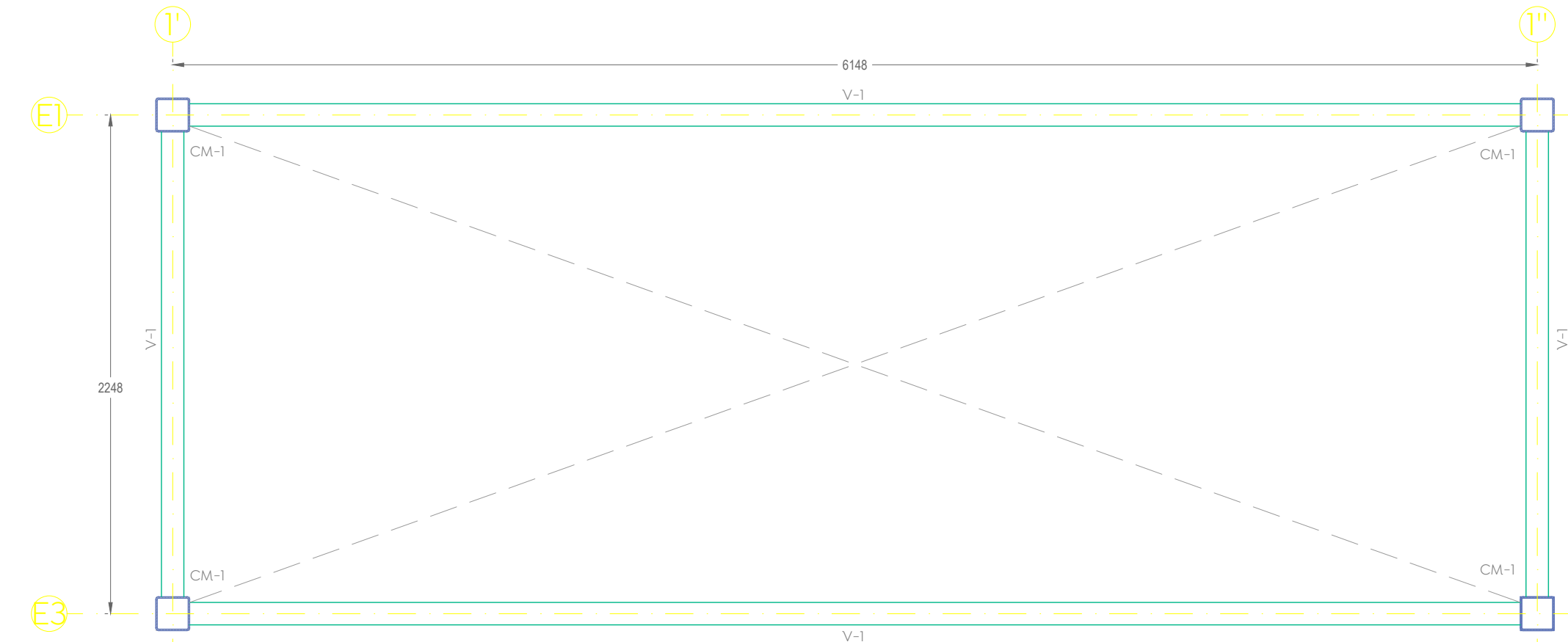
Planta estructural, NSEM + 2.56

Esc. 1:25 [mm]

Escalera de emergencia

Planta estructural, NSEM + 4.90

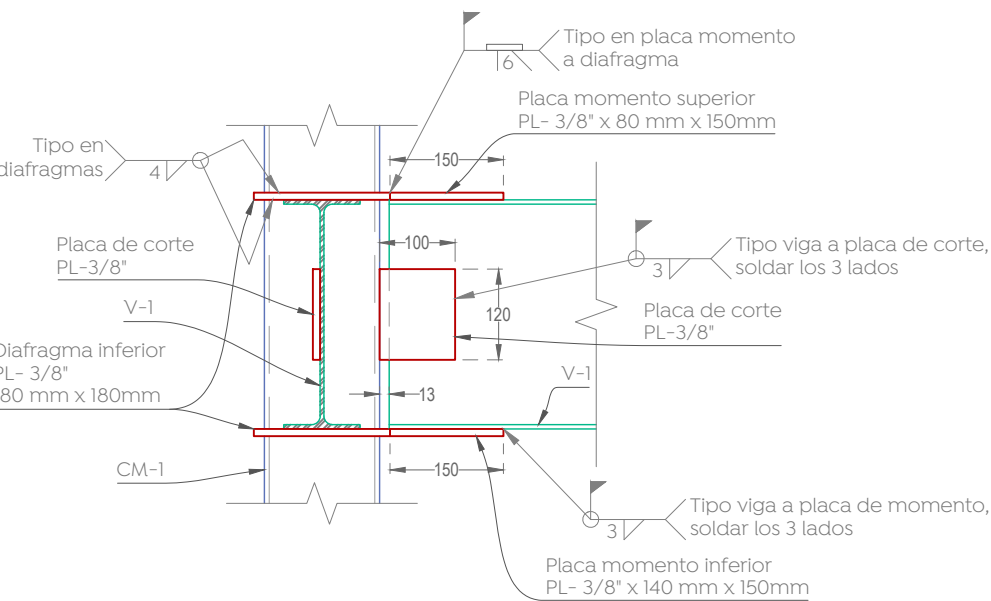
Esc. 1:25 [mm]



Escalera de emergencia

Planta estructural, NSEM + 4.90, +9.80

Esc. 1:25 [mm]



Alfarda, ALF-1

PL 3/4" A36

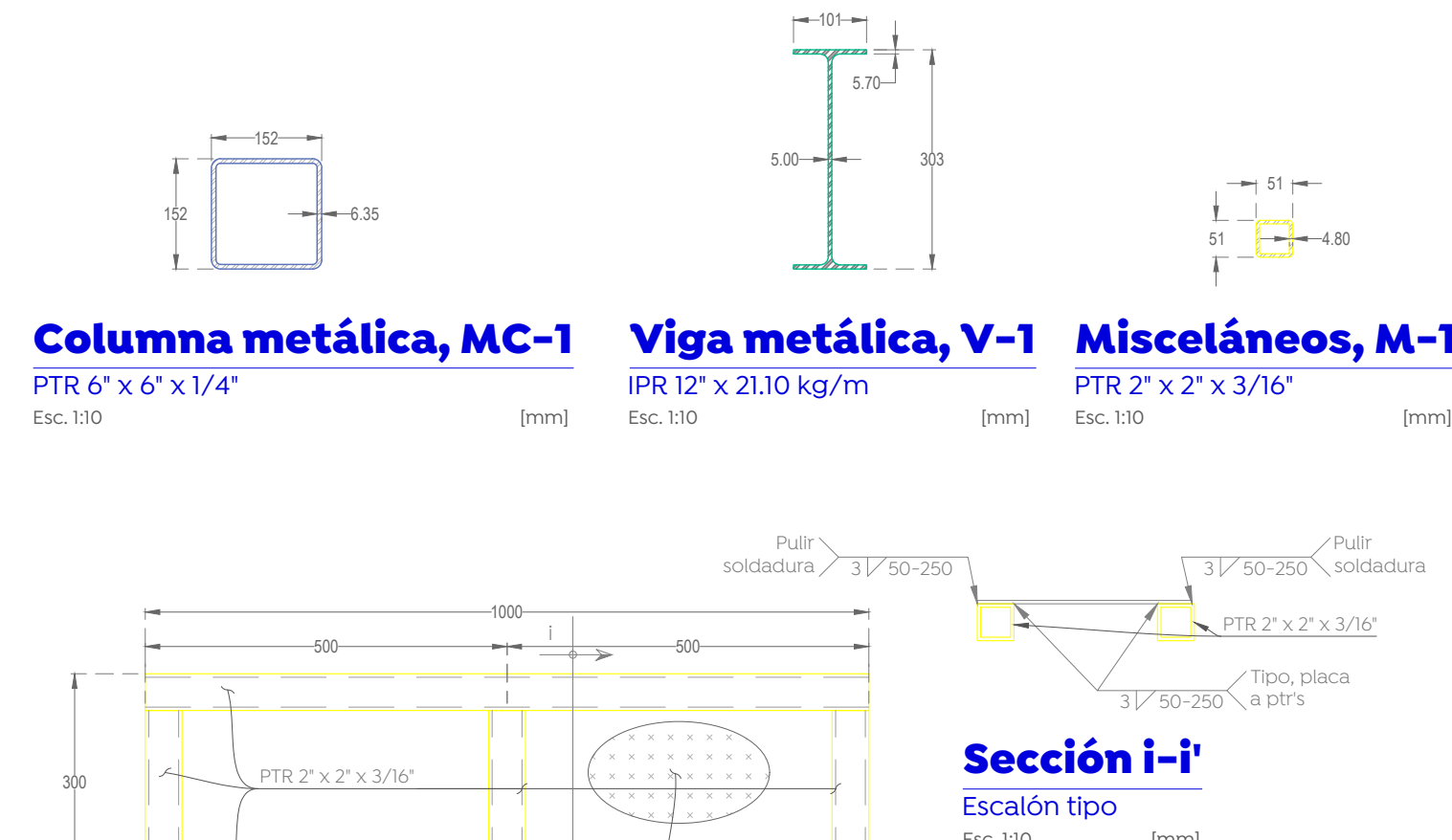
Esc. 1:10 [mm]



Anclas, An-1

Escaleras

Esc. 1:10 [mm]



Columna metálica, MC-1

PTR 6" x 6" x 1/4"

Esc. 1:10

Viga metálica, V-1

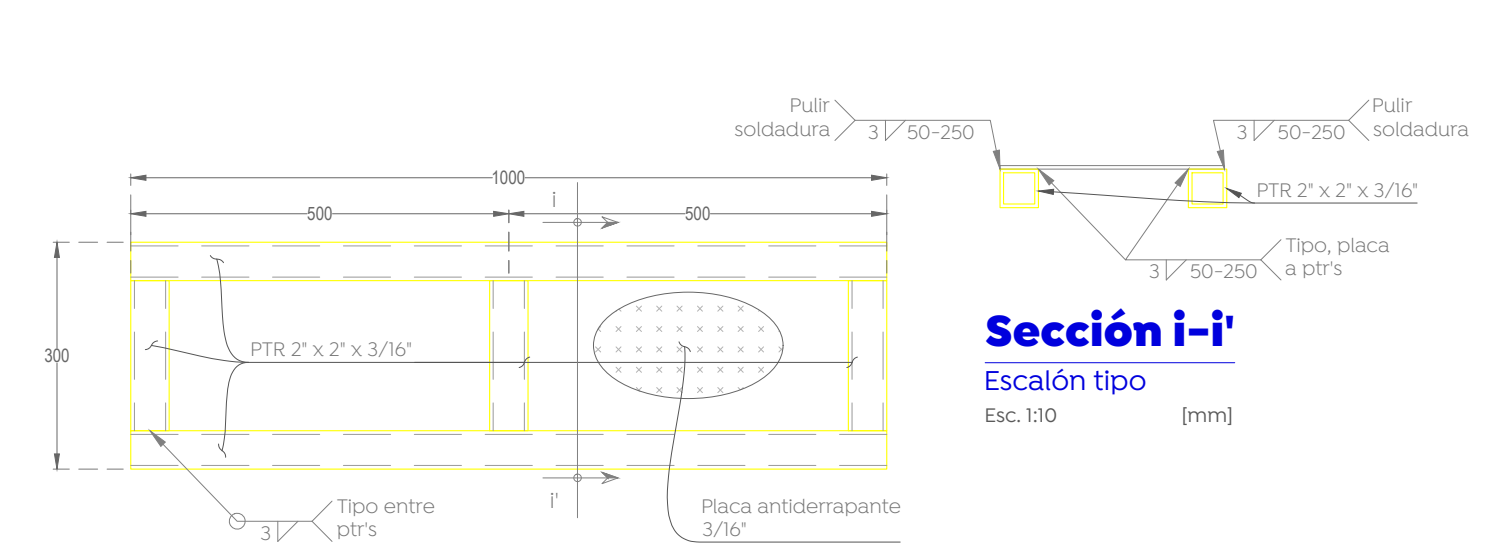
IPR 12" x 21.10 kg/m

Esc. 1:10

Misceláneos, M-1

PTR 2" x 2" x 3/16"

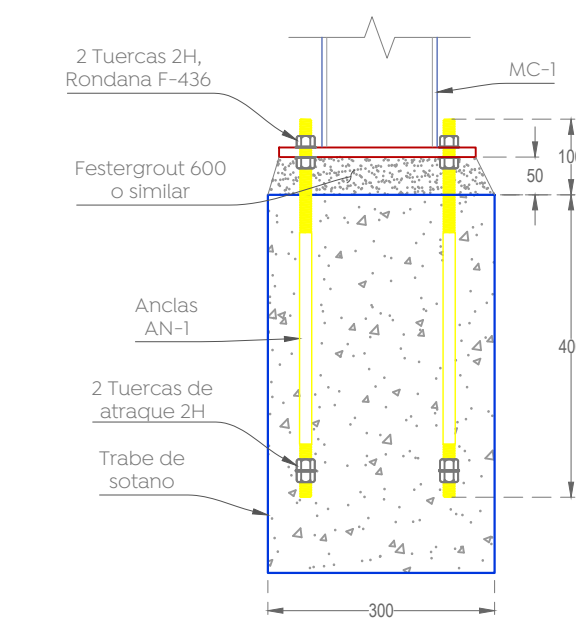
Esc. 1:10



Detalle tipo de escalón

Escaleras de emergencia

Esc. 1:10 [mm]



Placa base, PB-1

Escaleras de emergencia

Esc. 1:10 [mm]

Det-1: Anclaje a trabe

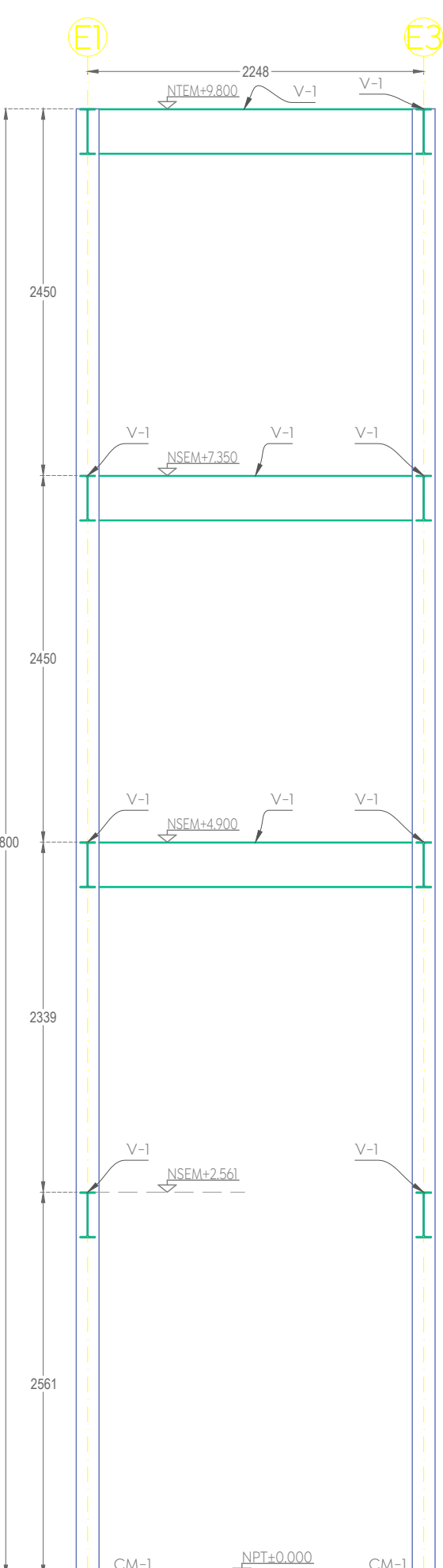
Anclas AN-1, conexión a trabe

Esc. 1:10 [mm]

Placa base, PB-2

Escaleras de emergencia

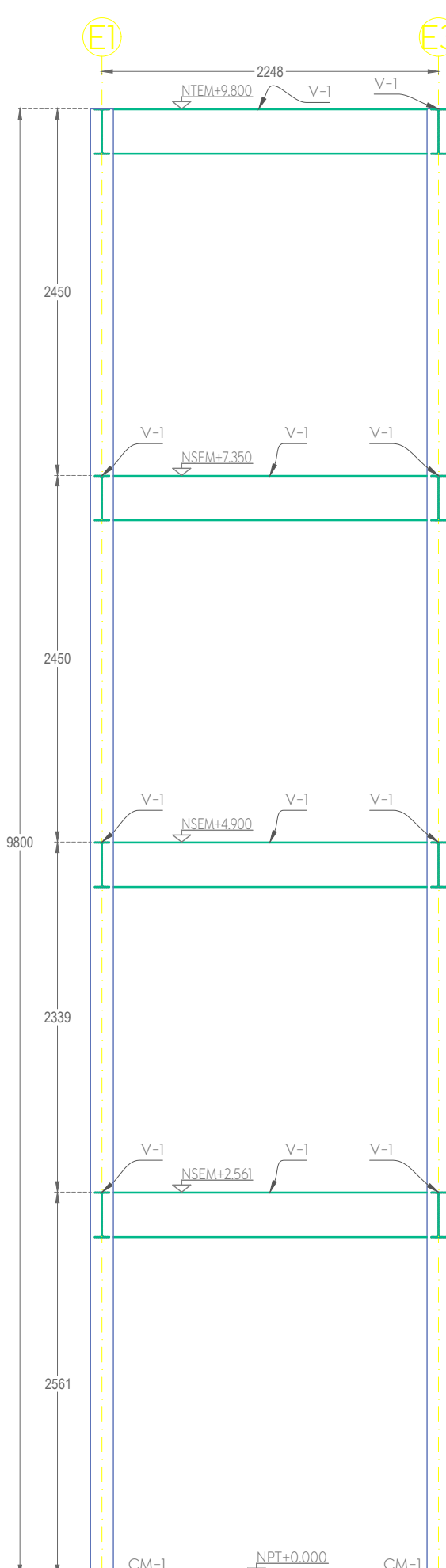
Esc. 1:10 [mm]



Alzado estructural del eje 1"

Escaleras de emergencia

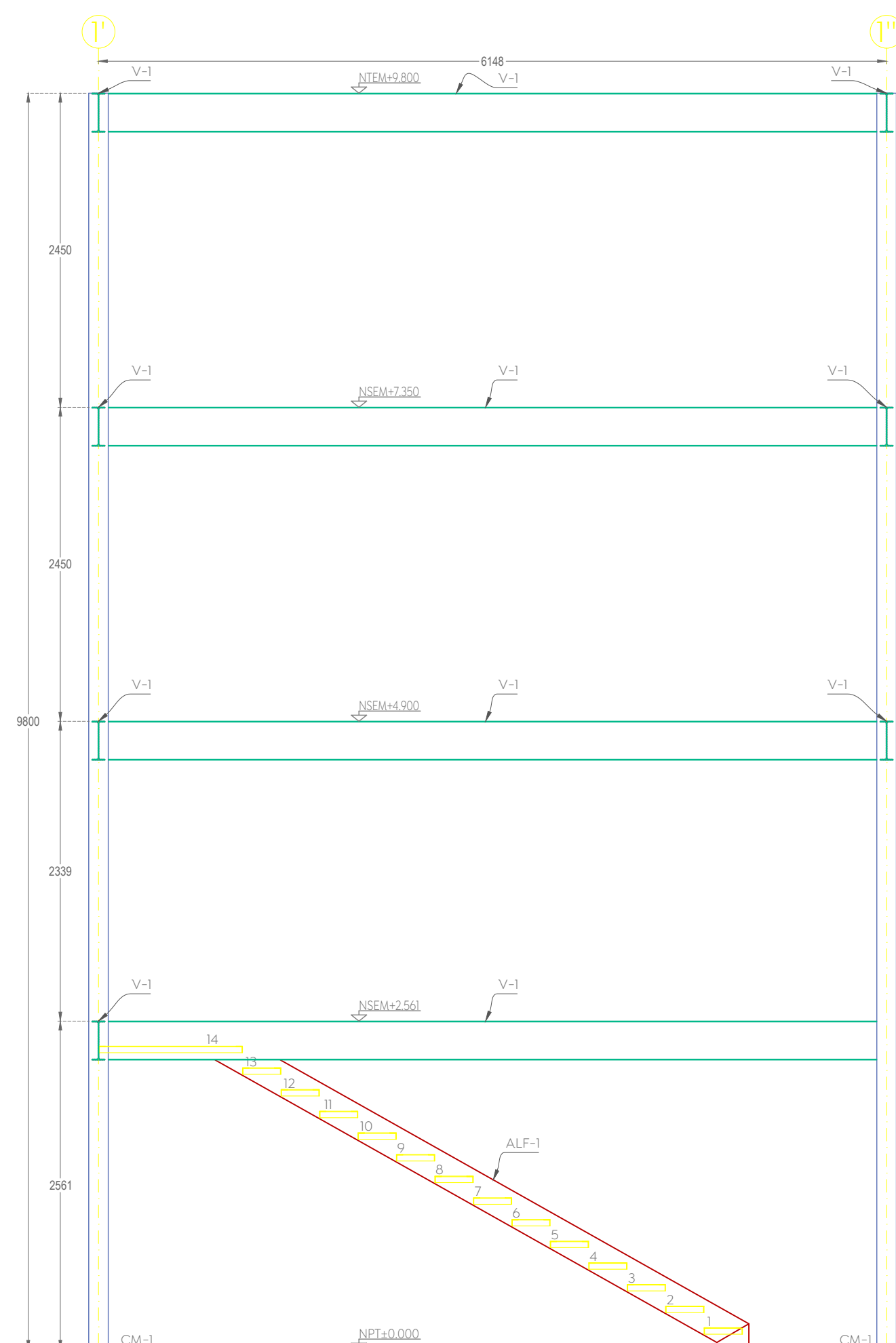
Esc. 1:40 [mm]



Alzado estructural del eje 1'

Escaleras de emergencia

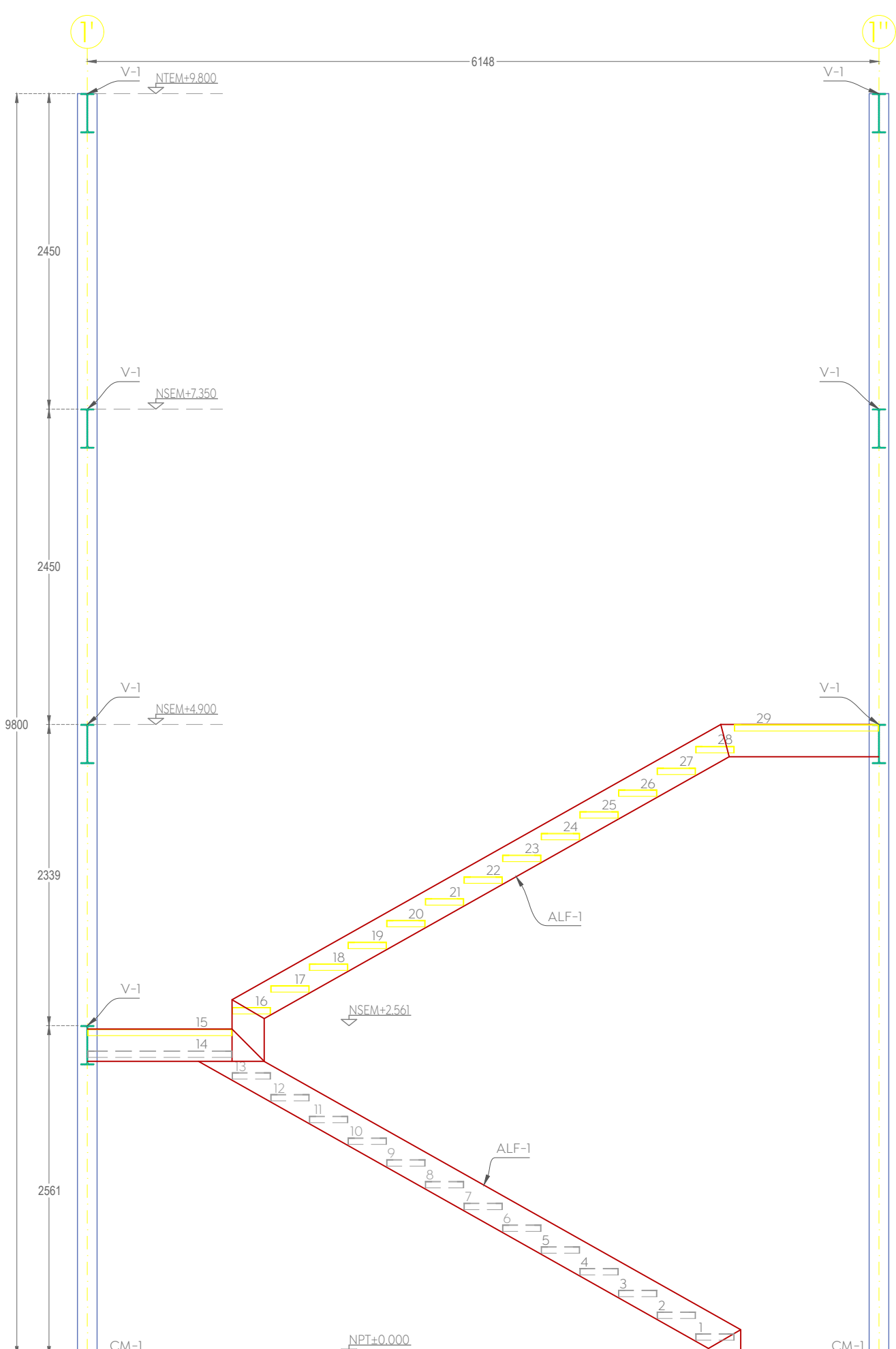
Esc. 1:40 [mm]



Alzado estructural del eje E1

Escaleras de emergencia

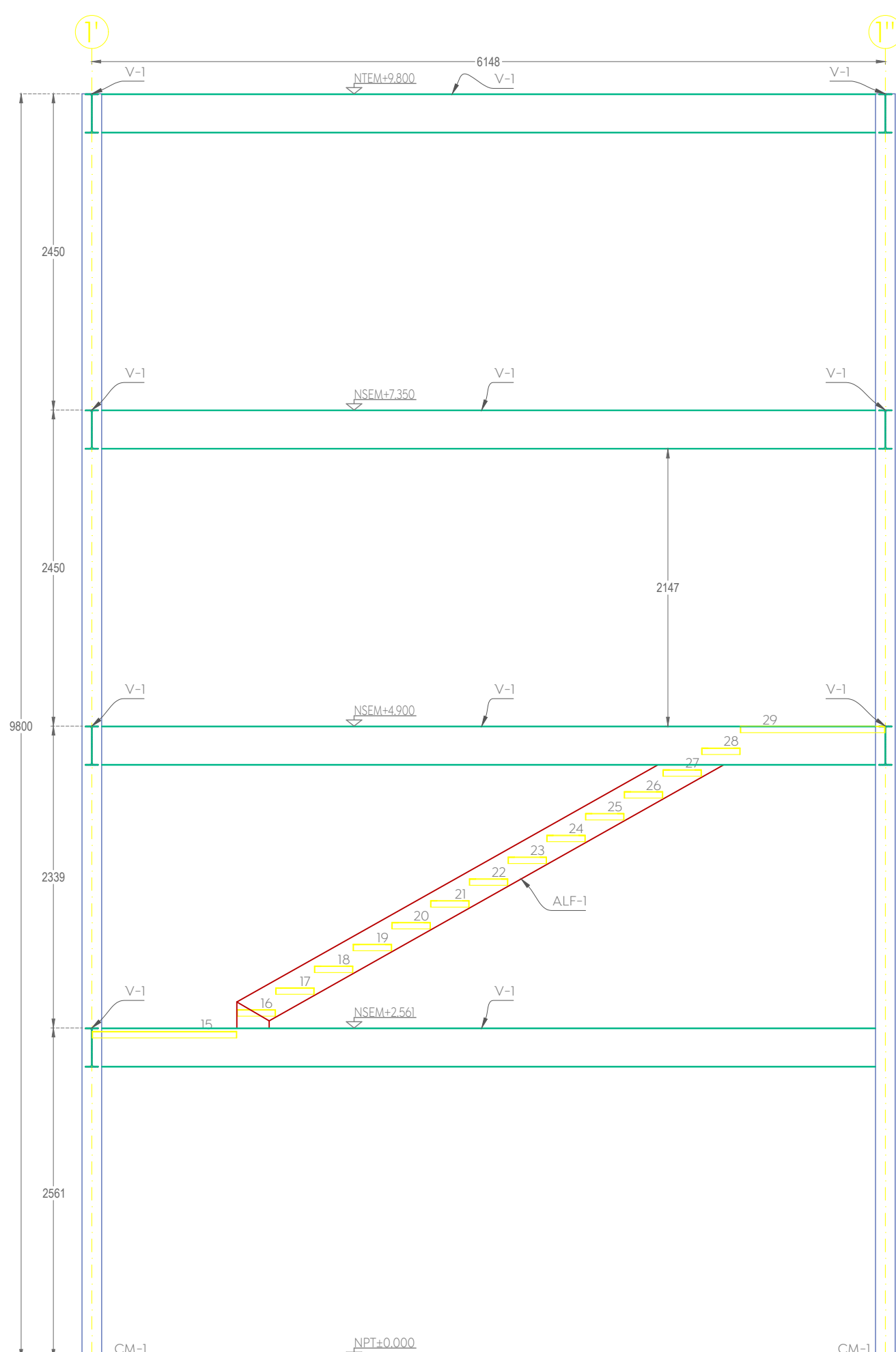
Esc. 1:40 [mm]



Alzado estructural del eje E2

Escaleras de emergencia

Esc. 1:40 [mm]



Alzado estructural del eje E3

Escaleras de emergencia

Esc. 1:40 [mm]



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

"El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican."

Recubrimientos libres:

Zapatillas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dallas y castillos	2.0 cm
Revestimientos	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	$f'_c = 300 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dallas y castillos	$f'_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ yfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Perfiles PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m2

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.1$
Coefficiente sísmico	$Q = 4$
Factor de comportamiento sísmico	$R = 5.0$
Factor de importancia estructural	$I = 1.0$
Factor por irregularidad horizontal	$Q = 0.80$
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 30 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.70 \text{ m}$

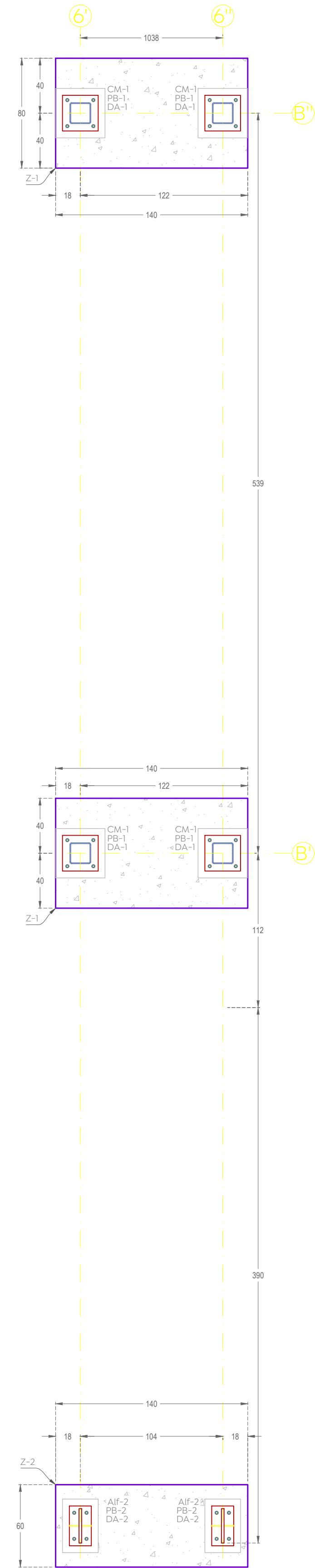
Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0,004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

"El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto, Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores."

"** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito."

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	diámetro (cm)	f_c (kgf/cm ²)	90° o 180°	
# 3	6	200	250 a 350	400 a 450
# 4	8	200	250 a 350	400 a 450
# 5	10	200	250 a 350	400 a 450
# 6	12	200	250 a 350	400 a 450
# 8	16	200	250 a 350	400 a 450
# 10	20	200	250 a 350	400 a 450
# 12	25	200	250 a 350	400 a 450
# 14	32	200	250 a 350	400 a 450
# 16	40	200	250 a 350	400 a 450
# 18	50	200	250 a 350	400 a 450
# 20	63	200	250 a 350	400 a 450
# 22	76	200	250 a 350	400 a 450
# 24	95	200	250 a 350	400 a 450
# 26	113	200	250 a 350	400 a 450
# 28	141	200	250 a 350	400 a 450
# 30	168	200	250 a 350	400 a 450
# 32	203	200	250 a 350	400 a 450
# 34	238	200	250 a 350	400 a 450
# 36	273	200	250 a 350	400 a 450
# 38	308	200	250 a 350	400 a 450
# 40	343	200	250 a 350	400 a 450
# 42	378	200	250 a 350	400 a 450
# 44	413	200	250 a 350	400 a 450
# 46	448	200	250 a 350	400 a 450
# 48	483	200	250 a 350	400 a 450
# 50	518	200	250 a 350	400 a 450
# 52	553	200	250 a 350	400 a 450
# 54	588	200	250 a 350	400 a 450
# 56	623	200	250 a 350	400 a 450
# 58	658	200	250 a 350	400 a 450
# 60	693	200	250 a 350	400 a 450
# 62	728	200	250 a 350	400 a 450
# 64	763	200	250 a 350	400 a 450
# 66	798	200	250 a 350	400 a 450
# 68	833	200	250 a 350	400 a 450
# 70	868	200	250 a 350	400 a 450
# 72	903	200	250 a 350	400 a 450
# 74	938	200	250 a 350	400 a 450
# 76	973	200	250 a 350	400 a 450
# 78	1008	200	250 a 350	400 a 450
# 80	1043	200	250 a 350	400 a 450
# 82	1078	200	250 a 350	400 a 450
# 84	1113	200	250 a 350	400 a 450
# 86	1148	200	250 a 350	400 a 450
# 88	1183	200	250 a 350	400 a 450
# 90	1218	200	250 a 350	400 a 450
# 92	1253	200	250 a 350	400 a 450
# 94	1288	200	250 a 350	400 a 450
# 96	1323	200	250 a 350	400 a 450
# 98	1358	200	250 a 350	400 a 450
# 100	1393	200	250 a 350	400 a 450
# 102	1428	200	250 a 350	400 a 450
# 104	1463	200	250 a 350	400 a 450
# 106	1498	200	250 a 350	400 a 450
# 108	1533	200	250 a 350	400 a 450
# 110	1568	200	250 a 350	400 a 450
# 112	1603	200	250 a 350	400 a 450
# 114	1638	200	250 a 350	400 a 450
# 116	1673	200	250 a 350	400 a 450
# 118	1708	200	250 a 350	400 a 450
# 120	1743	200	250 a 350	400 a 450
# 122	1778	200	250 a 350	400 a 450
# 124	1813	200	250 a 350	400 a 450
# 126	1848	200	250 a 350	400 a 450
# 128	1883	200	250 a 350	400 a 450
# 130	1918	200	250 a 350	400 a 450
# 132	1953	200	250 a 350	400 a 450
# 134	1988	200	250 a 350	400 a 450
# 136	2023	200	250 a 350	400 a 450
# 138	2058	200	250 a 350	400 a 450
# 140	2093	200	250 a 350	400 a 450
# 142	2128	200	250 a 350	400 a 450
# 144	2163	200	250 a 350	400 a 450
# 146	2198	200	250 a 350	400 a 450
# 148	2233	200	250 a 350	400 a 450
# 150	2268	200	250 a 350	400 a 450
# 152	2303	200	250 a 350	400 a 450
# 154	2338	200	250 a 350	400 a 450
# 156	2373	200	250 a 350	400 a 450
# 158	2408	200	250 a 350	400 a 450
# 160	2443	200	250 a 350	400 a 450
# 162	2478	200	250 a 350	400 a 450
# 164	2513	200	250 a 350	400 a 450
# 166	2548	200	250 a 350	400 a 450
# 168	2583	200	250 a 350	400 a 450
# 170	2618	200	250 a 350	400 a 450
# 172	2653	200	250 a 350	400 a 450
# 174	2688	200	250 a 350	400 a 450
# 176	2723	200	250 a 350	400 a 450
# 178	2758	200	250 a 350	400 a 450
# 180	2793	200	250 a 350	400 a 450
# 182	2828	200	250 a 350	400 a 450
# 184	2863	200	250 a 350	400 a 450
# 186	2898	200	250 a 350	400 a 450
# 188	2933	200	250 a 350	400 a 450
# 190	2968	200	250 a 350	400 a 450
# 192	3003	200	250 a 350	400 a 450
# 194	3038	200	250 a 350	400 a 450
# 196	3073	200	250 a 350	400 a 450
# 198	3108	200	250 a 350	400 a 450
# 200	3143	200	250 a 350	400 a 450
# 202	3178	200	250 a 350	400 a 450
# 204	3213	200	250 a 350	400 a 450
# 206	3248	200	250 a 350	400 a 450
# 208	3283	200	250 a 350	400 a 450
# 210	3318	200	250 a 350	400 a 450
# 212	3353	200	250 a 350	400 a 450
# 214	3388	200	250 a 350	400 a 450
# 216	3423	200	250 a 350	400 a 450
# 218	3458	200	250 a 350	400 a 450
# 220	3493	200	250 a 350	400 a 450
# 222	3528	200	250 a 350	400 a 450
# 224	3563	200	250 a 350	400 a 450
# 226	3598	200	250 a 350	400 a 450
# 228	3633	200	250 a 350	400 a 450
# 230	3668	200	250 a 350	400 a 450
# 232	3703	200	250 a 350	400 a 450
# 234	3738	200	250 a 350	400 a 450
# 236	3773	200	250 a 350	400 a 450
# 238	3808	200	250 a 350	400 a 450
# 240	3843	200	250 a 350	400 a 45



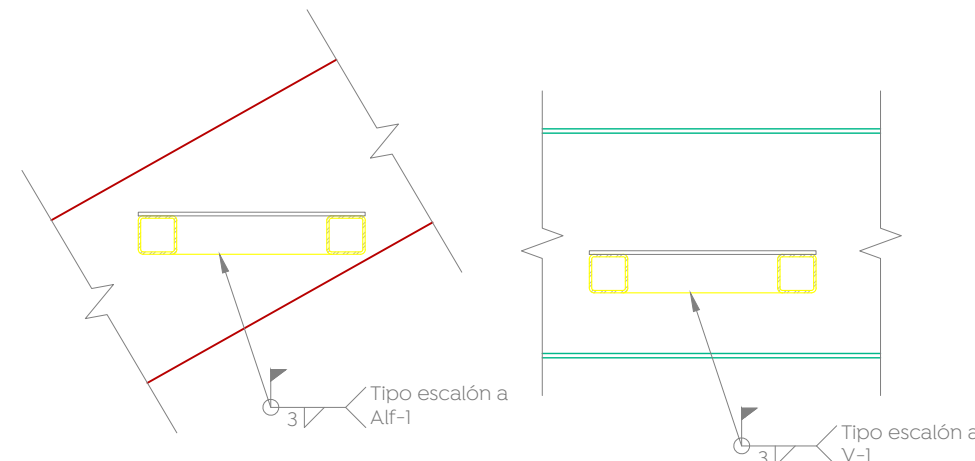
Escalera de emergencia, eje 6
Planta estructural NSEM + 2.365
Esc. 1:25

Escalera de emergencia, eje 6
Planta estructural NSEM + 2.365
Esc. 1:25

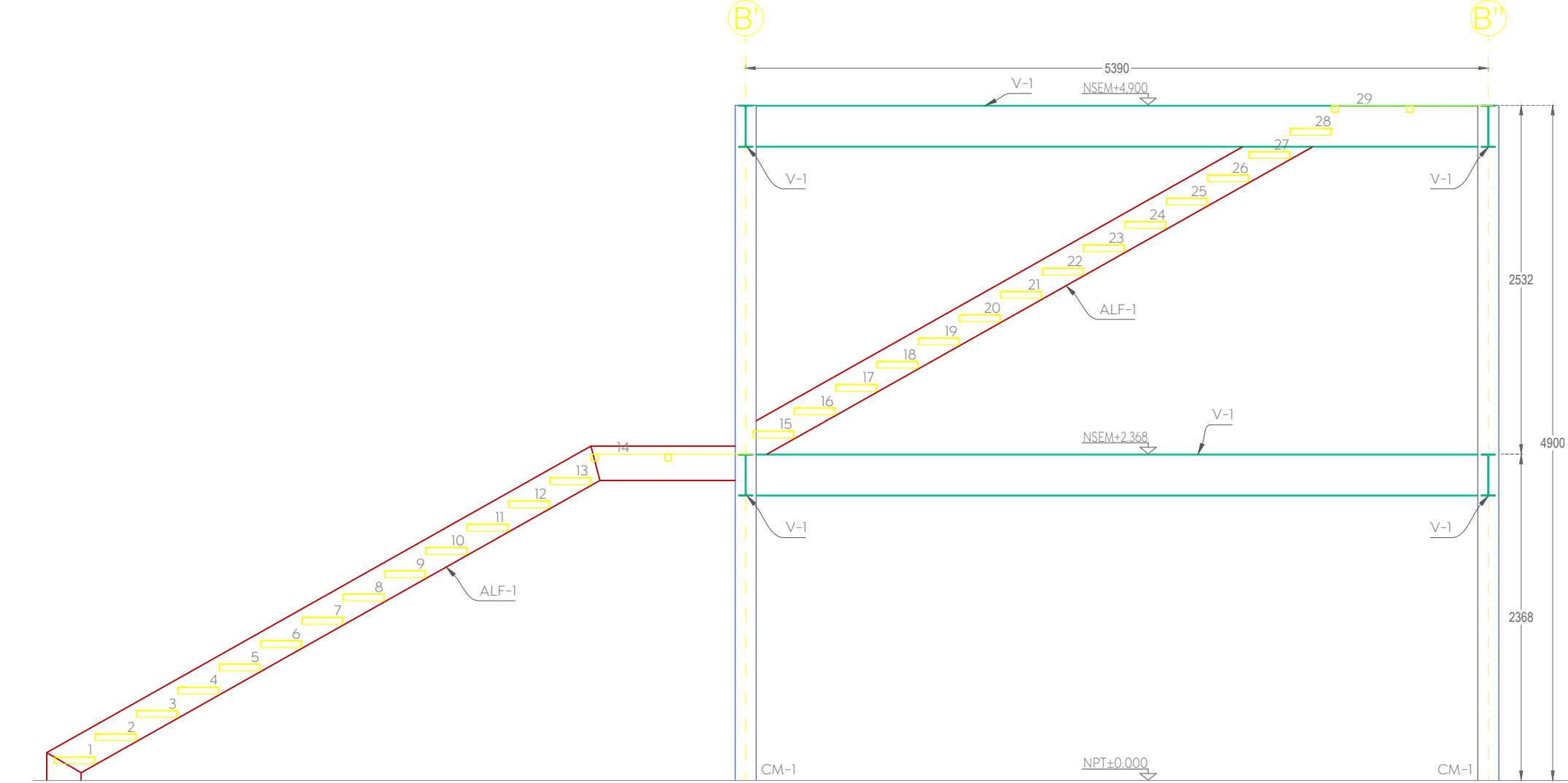
Escalera de emergencia, eje 6
Planta estructural NSEM + 4.90
Esc. 1:25

Tabla de Zapatas, escaleras de emergencia, $f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$, Esc. 1:10									
No.	Dimensiones	H	q adm	Df	Armado Base Parrilla inferior	Asa	Asb	Armado Base Parrilla superior	Asa
Z-1	40	20	7.00	120	1#3@15	1#3@15	1#3@15	1#3@15	1#3@15
Z-2	80	20	7.00	120	1#3@15	1#3@15	1#3@15	1#3@15	1#3@15

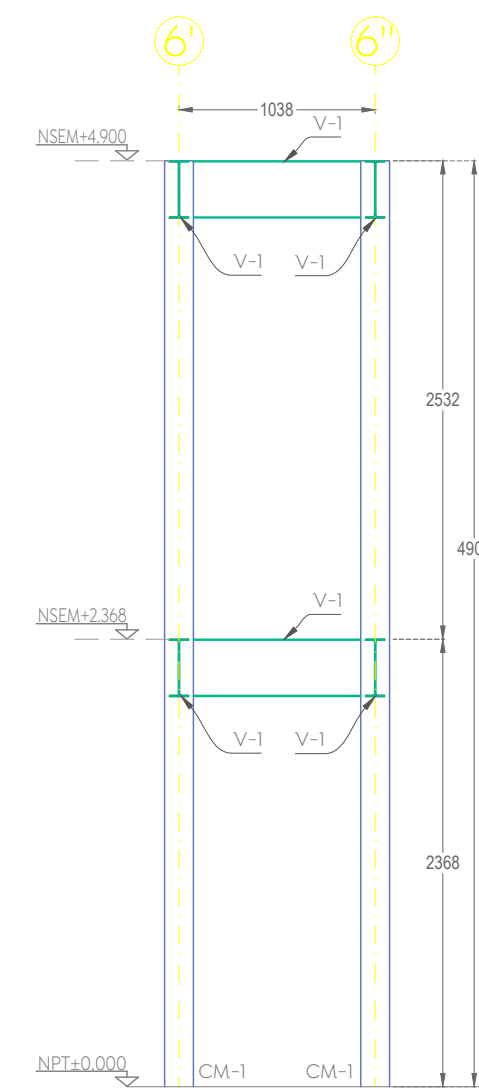
*Recubrimiento libre, 5 cm.



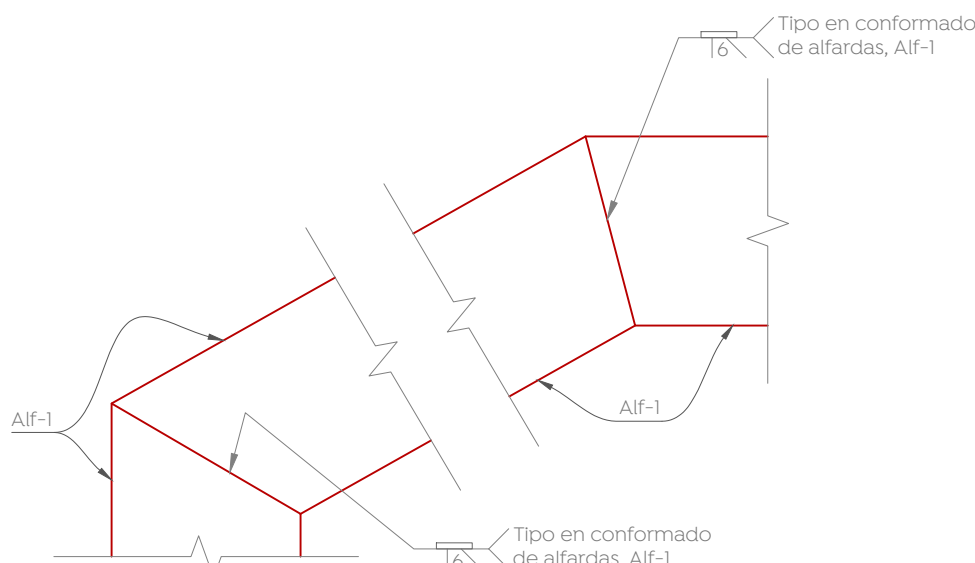
Conexión tipo de escalones a estructura
Escaleras de emergencia
Esc. 1:10



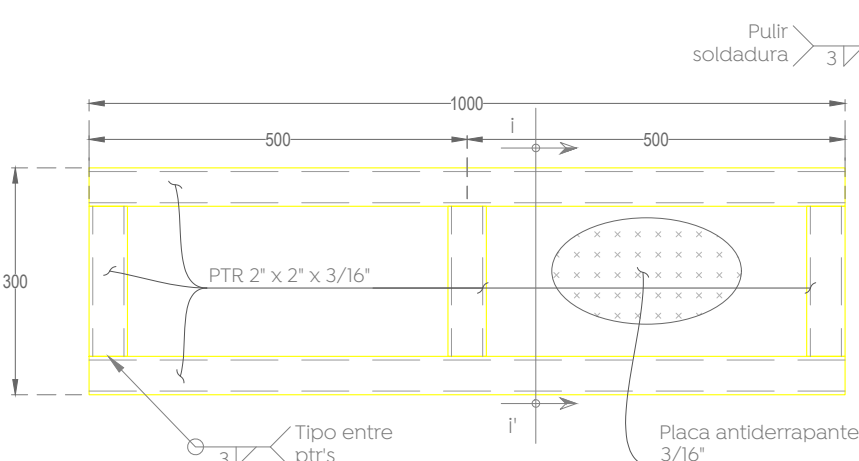
Alzado estructural del eje 6', 6''
Escaleras de emergencia
Esc. 1:40



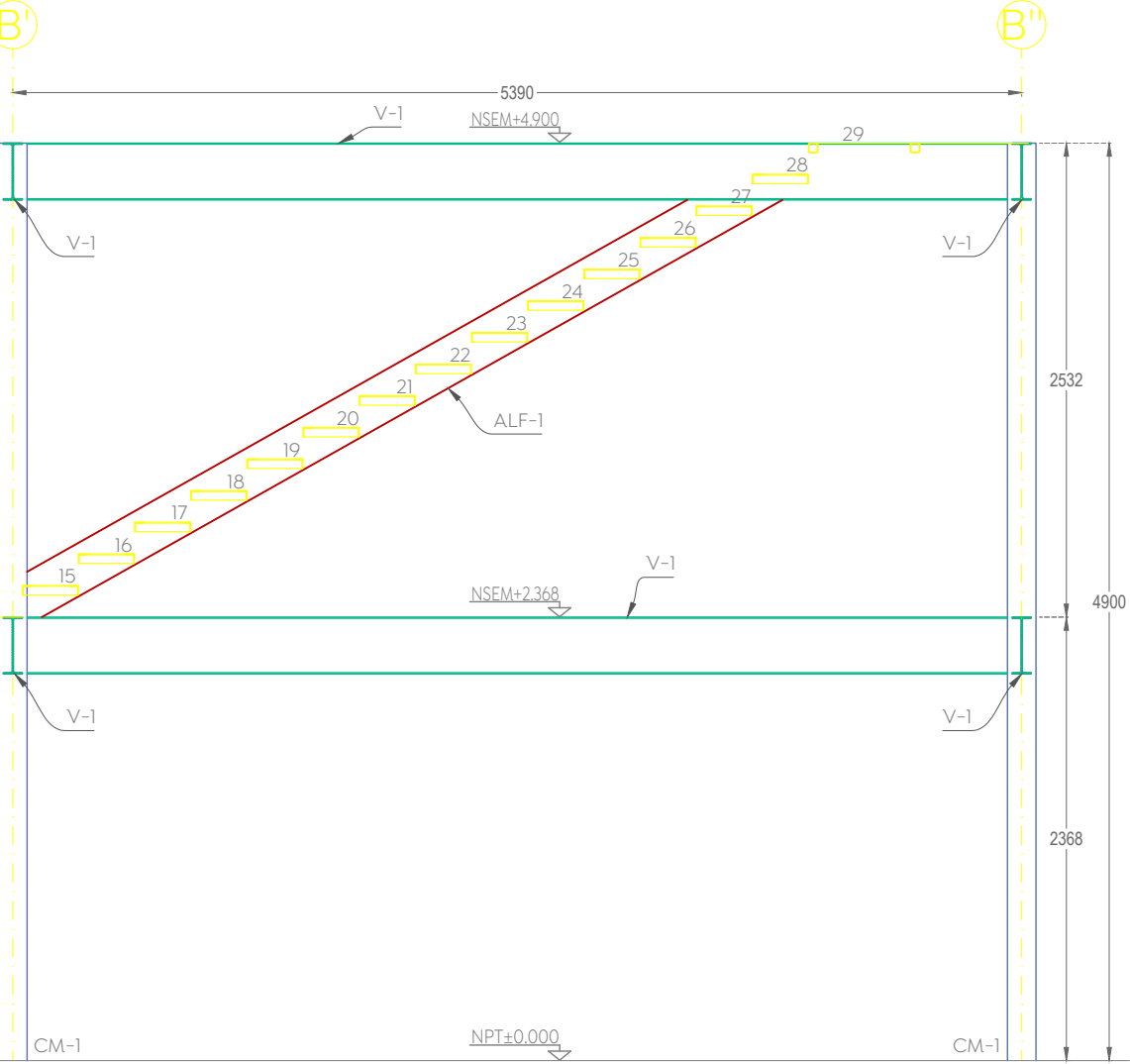
Alzado estructural del eje B', B''
Escaleras de emergencia
Esc. 1:40



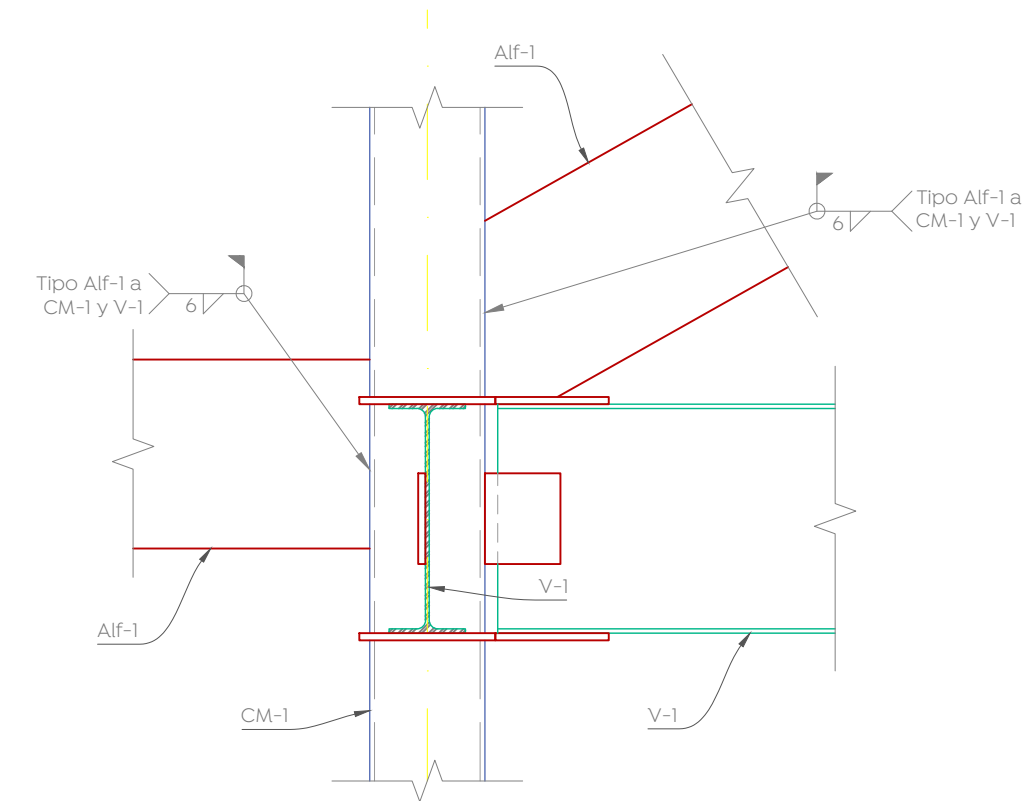
Detalle tipo en alfaridas
Escaleras de emergencia, Alf-1
Esc. 1:10



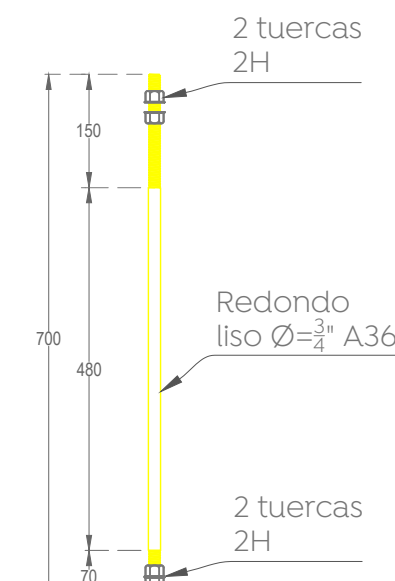
Detalle tipo de escalón
Escaleras de emergencia
Esc. 1:10



Det-2, Conexion tipo a momento
Escaleras de emergencia, V-1 a CM-1
Esc. 1:10



Det-3, Conexion tipo de Alf-1 a CM-1
Escaleras de emergencia
Esc. 1:10

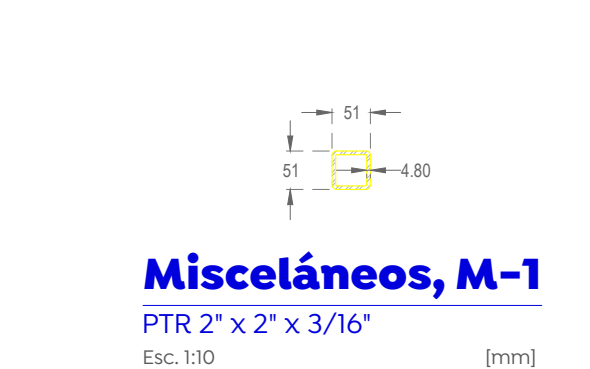


Anclas, An-2
Escaleras
Esc. 1:10



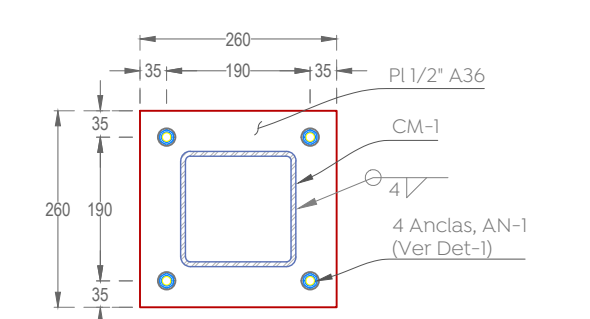
Columna metálica, MC-1
PTR 6' x 6' x 1/4'
Esc. 1:10

Viga metálica, V-1
IPR 12' x 21.10 kg/m
Esc. 1:10

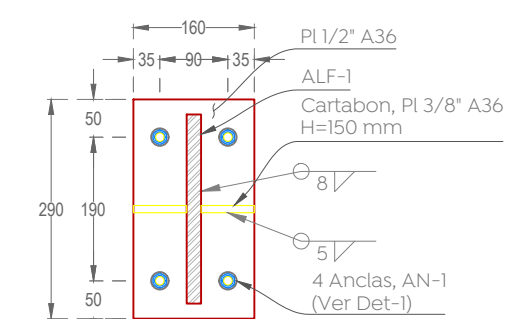


Misceláneos, M-1
PTR 2' x 2' x 3/16"
Esc. 1:10

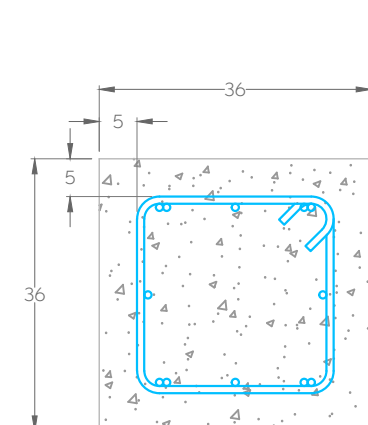
Alfarda, ALF-1
PL 3/4' A36
Esc. 1:10



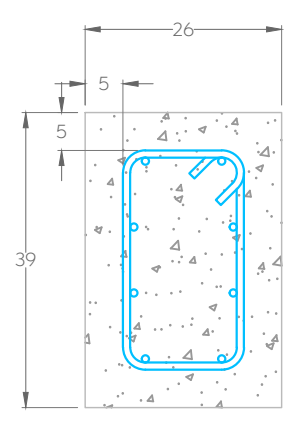
Placa base, PB-1
Escaleras de emergencia
Esc. 1:10



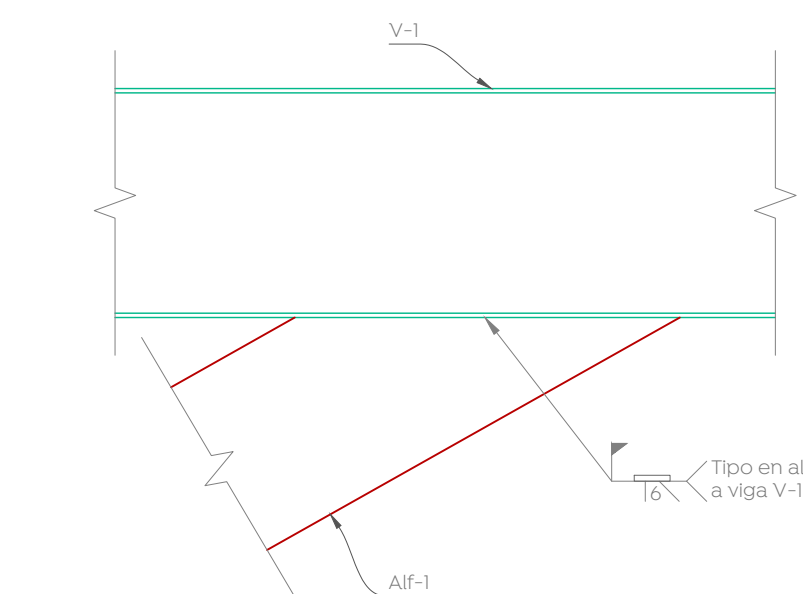
Placa base, PB-2
Escaleras de emergencia
Esc. 1:10



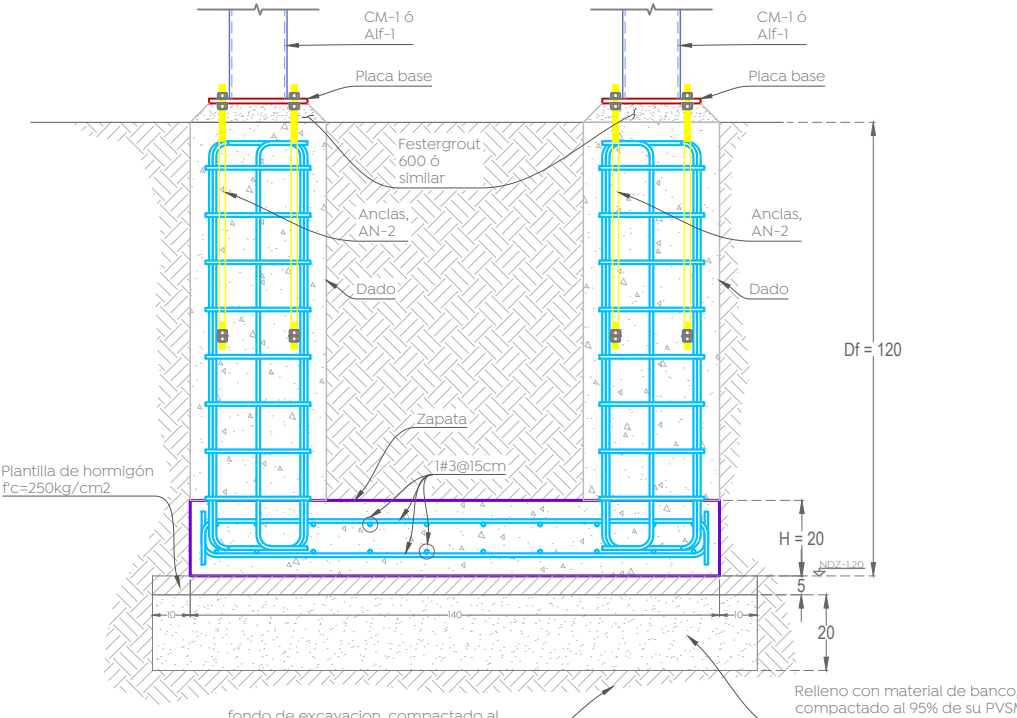
Dado, Da-1
Escaleras
Esc. 1:10



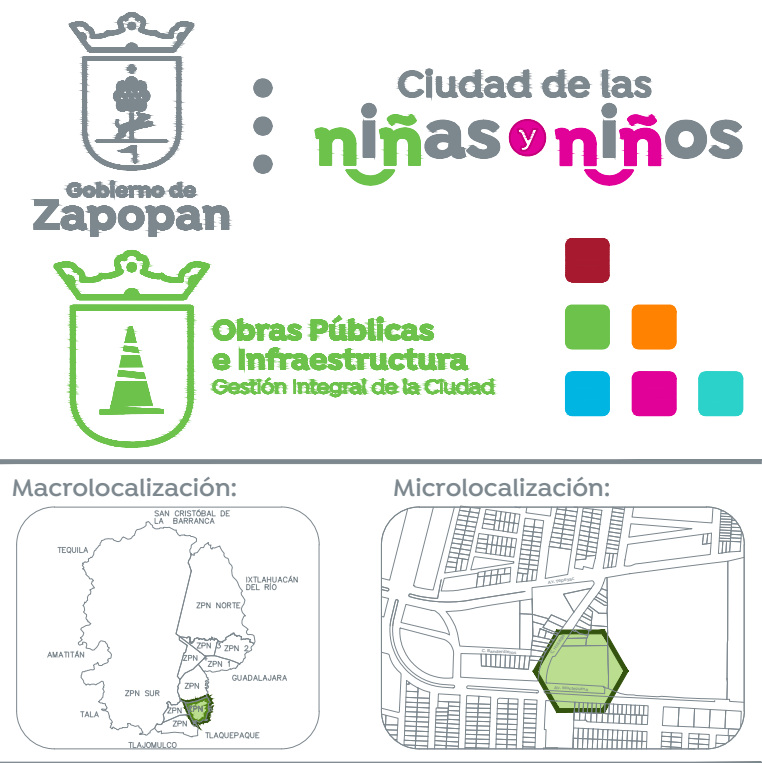
Dado, Da-2
Escaleras
Esc. 1:10



Det-4, Conexión tipo de Alf-1 a V-1
Escaleras de emergencia
Esc. 1:10



Desplante esquemático
Escaleras de emergencia, NDZ-1.20
Esc. 1:20



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas la especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:	
Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalys y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:	
Concreto estructural	$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dalas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ yfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Perfiles PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:	
Sobre cargas muertas (ver memoria)	515-637 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100-400 kg/m2

Parámetros de análisis:	
Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.1$
Coefficiente sísmico	$Q = 4$
Factor de comportamiento sísmico	$R = 5$
Factor de importancia estructural	$I = 1.0$
Factor por irregularidad horizontal	0.80
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 30 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.70 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004", pero no mayor a 1.5 cm. n = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**

*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	diámetro (cm)	f _c (kgf/cm ²)	90° o 180°	90° o 180°
# 3	6	200	20	20
# 4	8	250	20	20
# 5	10	350	20	20
# 6	12	450	20	20
# 8	15	600	20	20
# 10	20	850	20	20
# 12	25	1100	20	20

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	a (cm)	b (cm)	c (cm)	d (cm)
# 3	10	10	10	10
# 4	15	15	15	15
# 5	20	20	20	20

Nombre del proyecto:

Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Plantas y alzados estructurales de escalera de emergencia 2, y detalles constructivos

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Ing. Adhah Yigael

Ing. Salvador

Gurola Soto

Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo,

Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha:

Agosto 2023

Escala:

Indicada

Acotaciones:

Metros

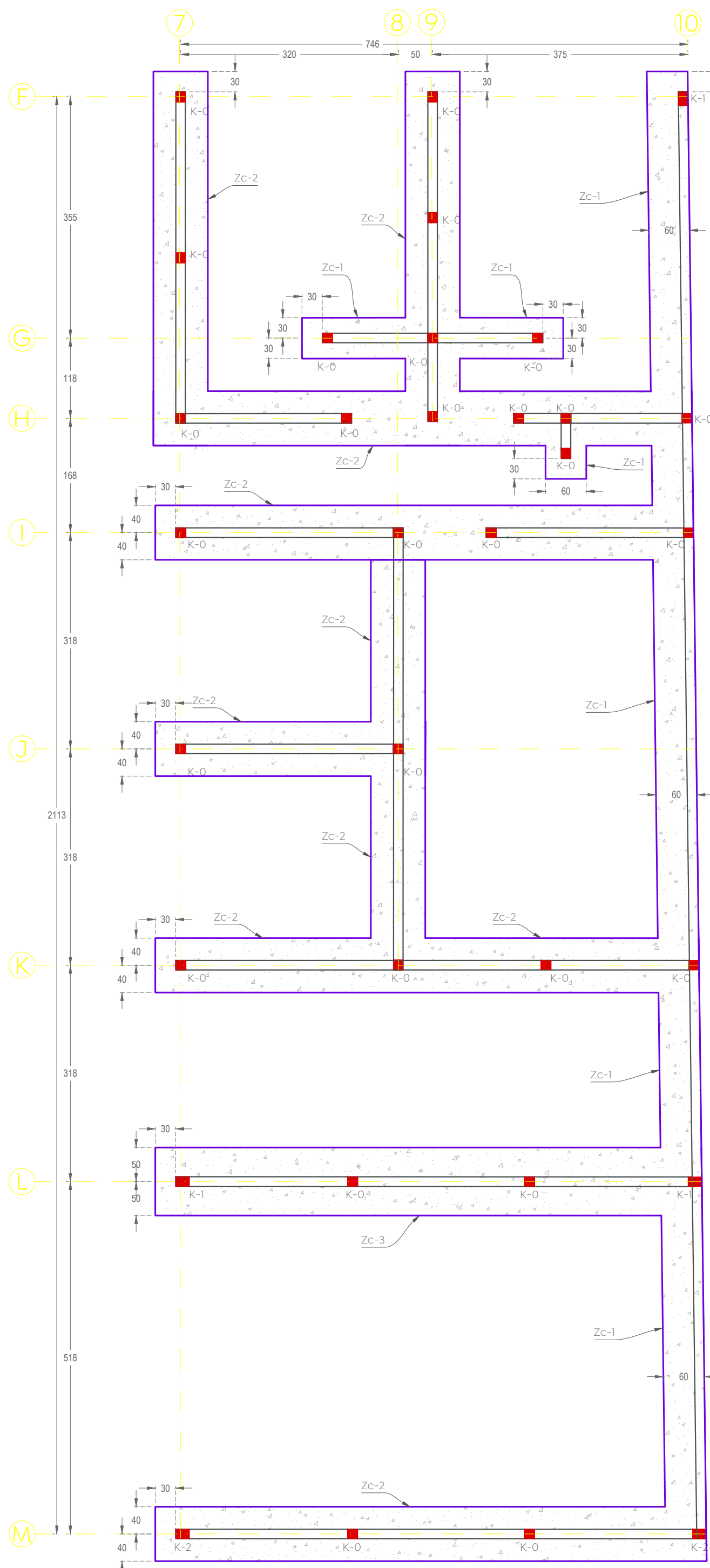
Clave:

Número:

Revisión:

00

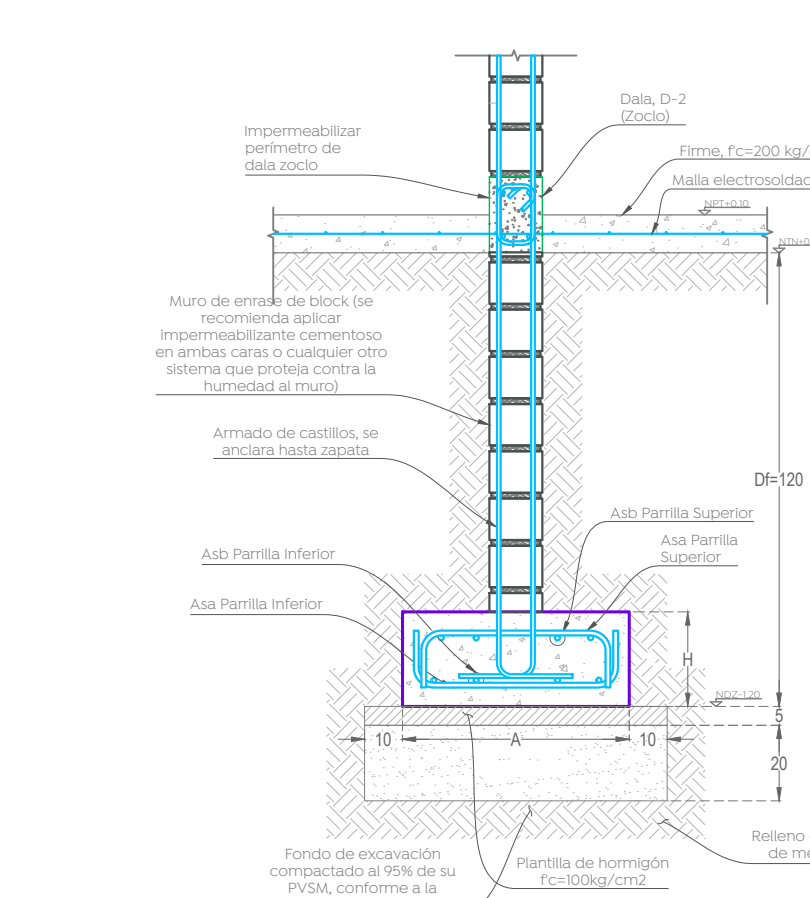
Es- 14



Planta de cimentación

Edificio de máquinas, NDZ-1.20

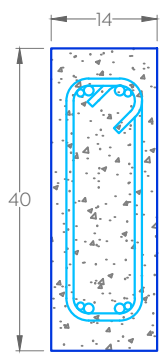
Esc. 1:60 [cm]



Desplante esquemático

Ed. máquinas, muros, NDZ-1.20

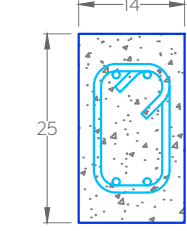
Esc. 1:20 [cm]



Trabe, Tr-1

Ed. de máquinas

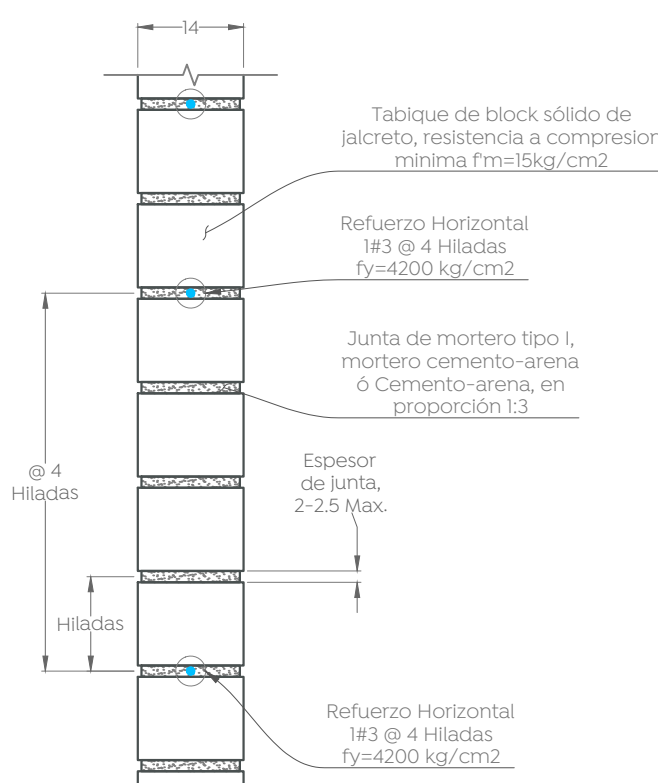
Esc. 1:10 [cm]



Cerramiento, Ce-1

Ed. de máquinas

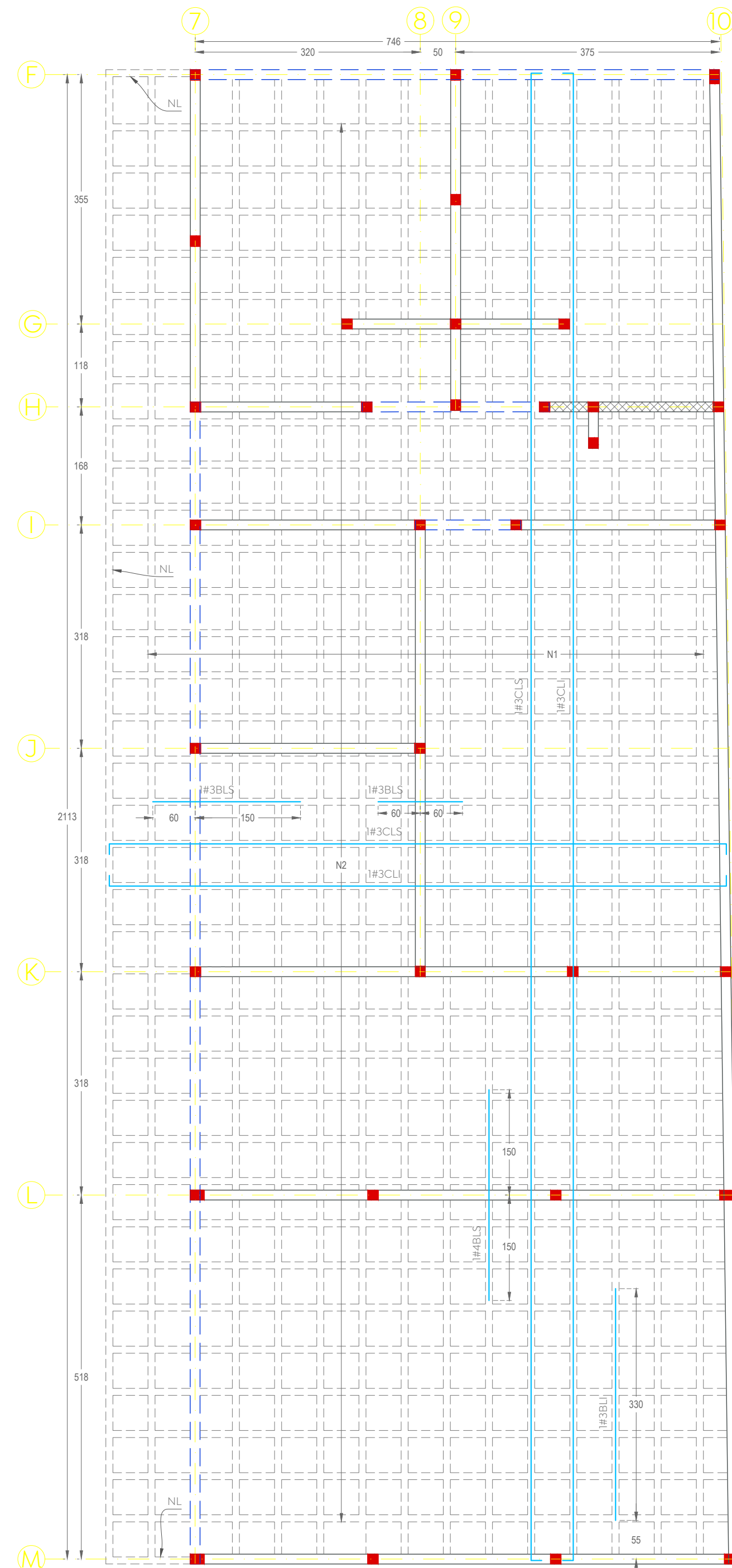
Esc. 1:10 [cm]



Muro de tabique reforzado, M-1

Ed. máquinas

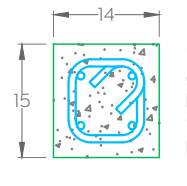
Esc. 1:10 [cm]



Planta de nervaduras

Edificio de máquinas, NPT+3.75

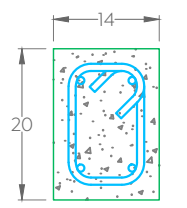
Esc. 1:60 [cm]



Dala, D-1

Ed. máquinas

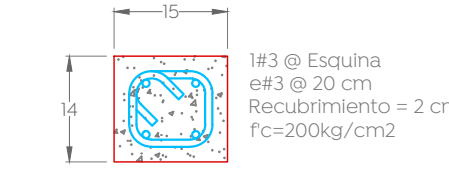
Esc. 1:10 [cm]



Dala, D-2

Ed. máquinas

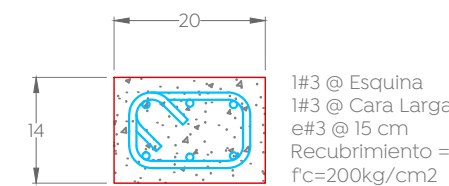
Esc. 1:10 [cm]



Castillo, K-0

Ed. máquinas

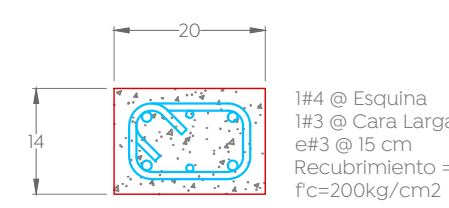
Esc. 1:10 [cm]



Castillo, K-1

Ed. máquinas

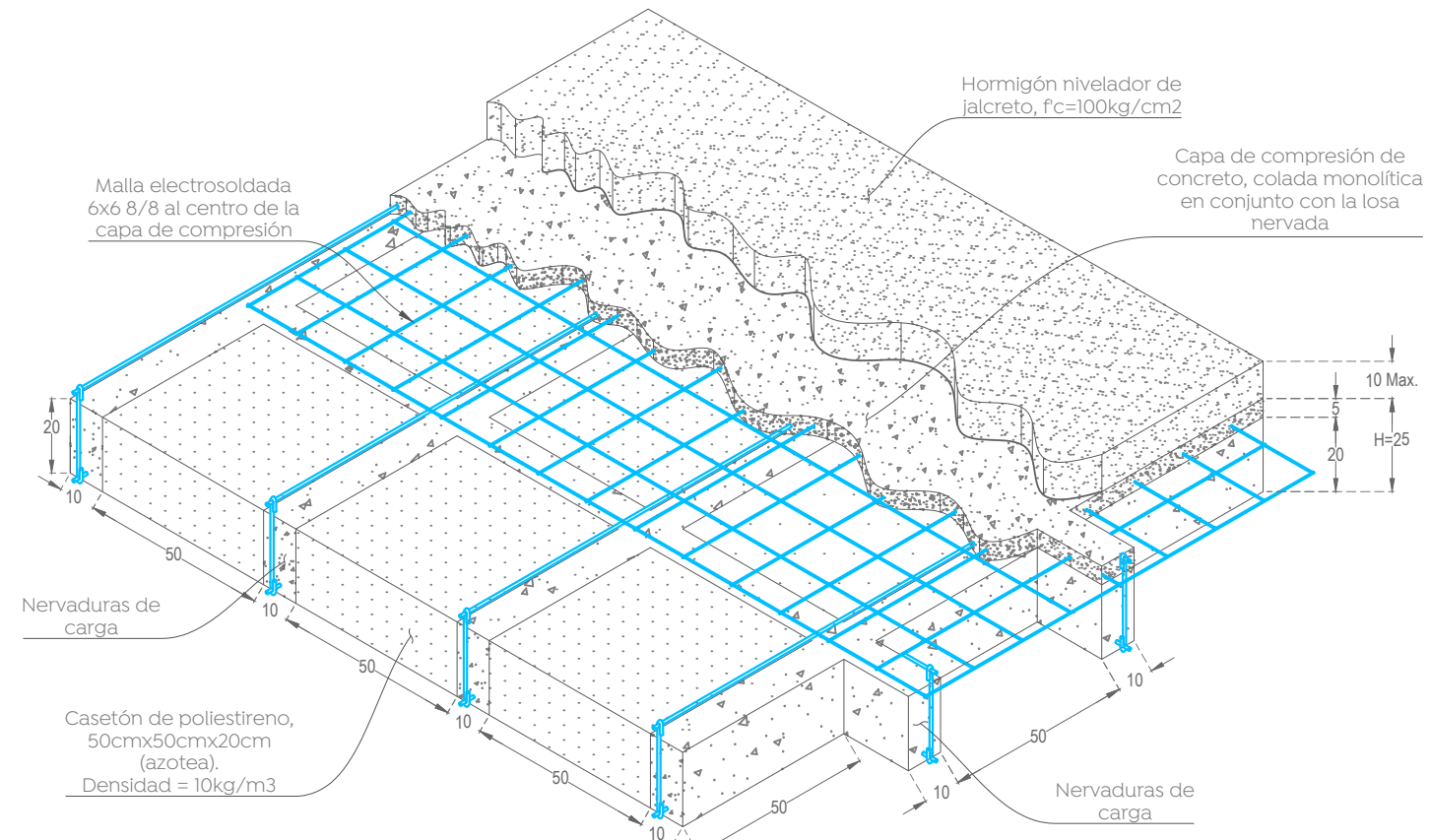
Esc. 1:10 [cm]



Castillo, K-2

Ed. máquinas

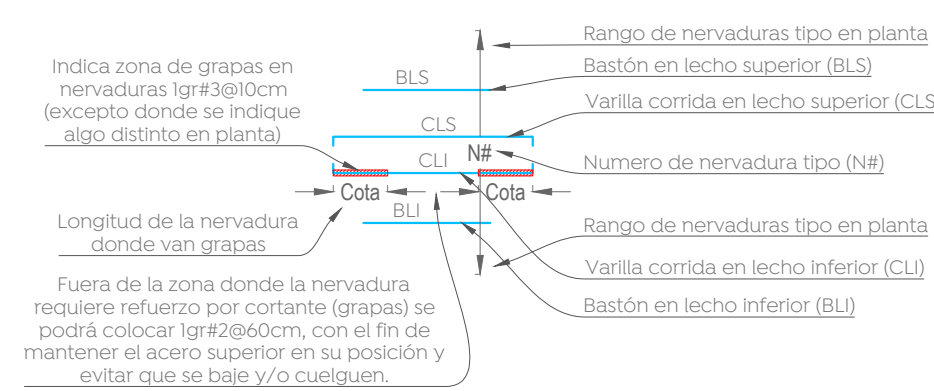
Esc. 1:10 [cm]



Isométrico esquemático de losa nervada

Ed. máquinas, tipo para azotea NPT+3.75

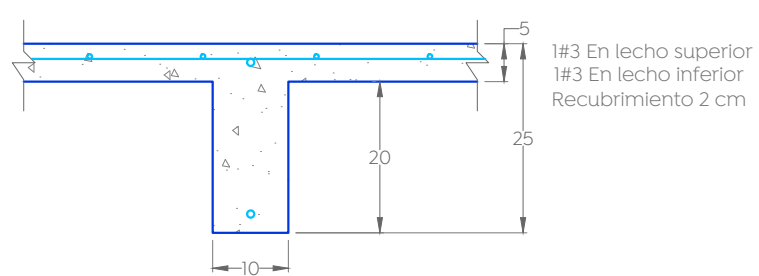
Esc. 1:20 [cm]



Simbología de nervaduras

Edificio de máquinas

Esc. 1:100 [cm]



Nervadura de liga

NL, Edificio de máquinas

Esc. 1:10 [cm]



Gobierno de
Zapopan



Obras Públicas
e Infraestructura
Gestión Integral de la Ciudad

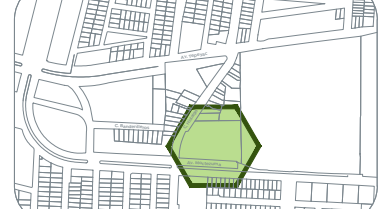
Cludad de las
niñas niños



Macrolocalización:



Microlocalización:



- Reglamentos y Códigos de diseño:**
- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
 - El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
 - Instituto americano de la construcción de acero AISI360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:	
Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:	
Concreto estructural	$f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dalas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ yfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Pertales PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A-36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:	
Sobre cargas muertas (ver memoria)	460 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100 kg/m ²

Parámetros de análisis:	
Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.36$
Coefficiente sísmico	$Q = 2$
Factor de comportamiento sísmico	NA
Factor de importancia estructural	NA
Factor por irregularidad horizontal	NA
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 6 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.20 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004*h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**
*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo						
Varilla	Diámetro doblado [cm]	Gancho Fc [kgf/cm ²]	90° o 180°			
			200	250 a 350	400 a 450	500 a 650
# 3	6	20	20	20	15	15
# 4	8	Longitud de anclaje	30	25	20	20
# 5	10		35	35	25	25
# 6	12		45	40	30	30
# 8	15		60	50	40	35
# 10	20		70	65	50	45
# 12	25		85	75	60	55

Gancho a 90°		Gancho a 180°	
Long. anclaje	12 db	Long. anclaje	12 db
Sección crítica		Sección crítica	

Gancho en estribos		
Varilla	a [cm]	c [cm]
# 3	4	10
# 4	5	11
# 5	7	14

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Plantas de cimentación, cubierta, nervaduras y detalles constructivos del edificio de máquinas

No. Contrato:

DOI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Responsable del proyecto:

Ing. Adhah Yigael Gurrola Soto

Ing. Salvador Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha: Agosto 2023

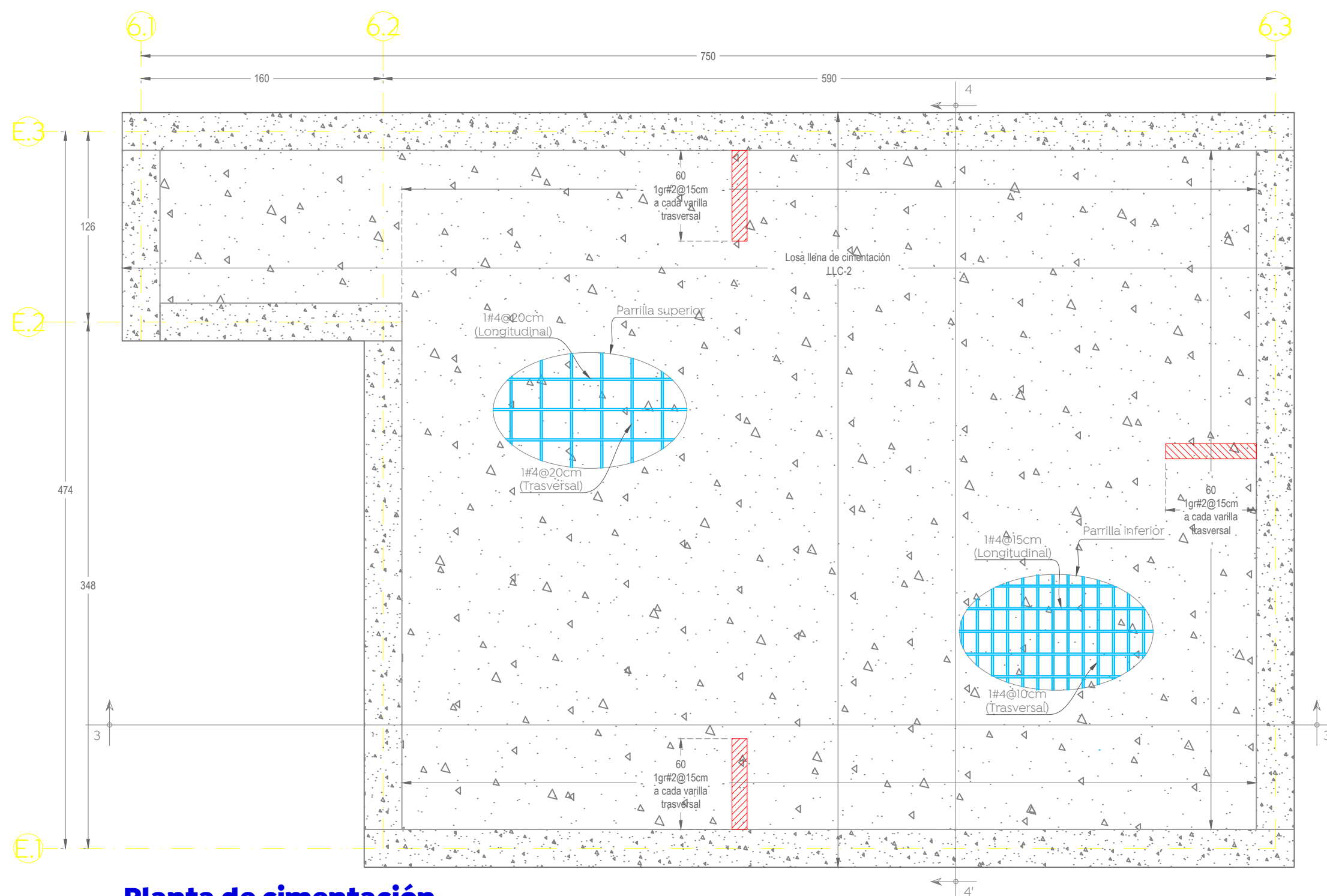
Escala: Indicada

Acotaciones: Metros

Revisión: 00

Clave: Es-15

Número:

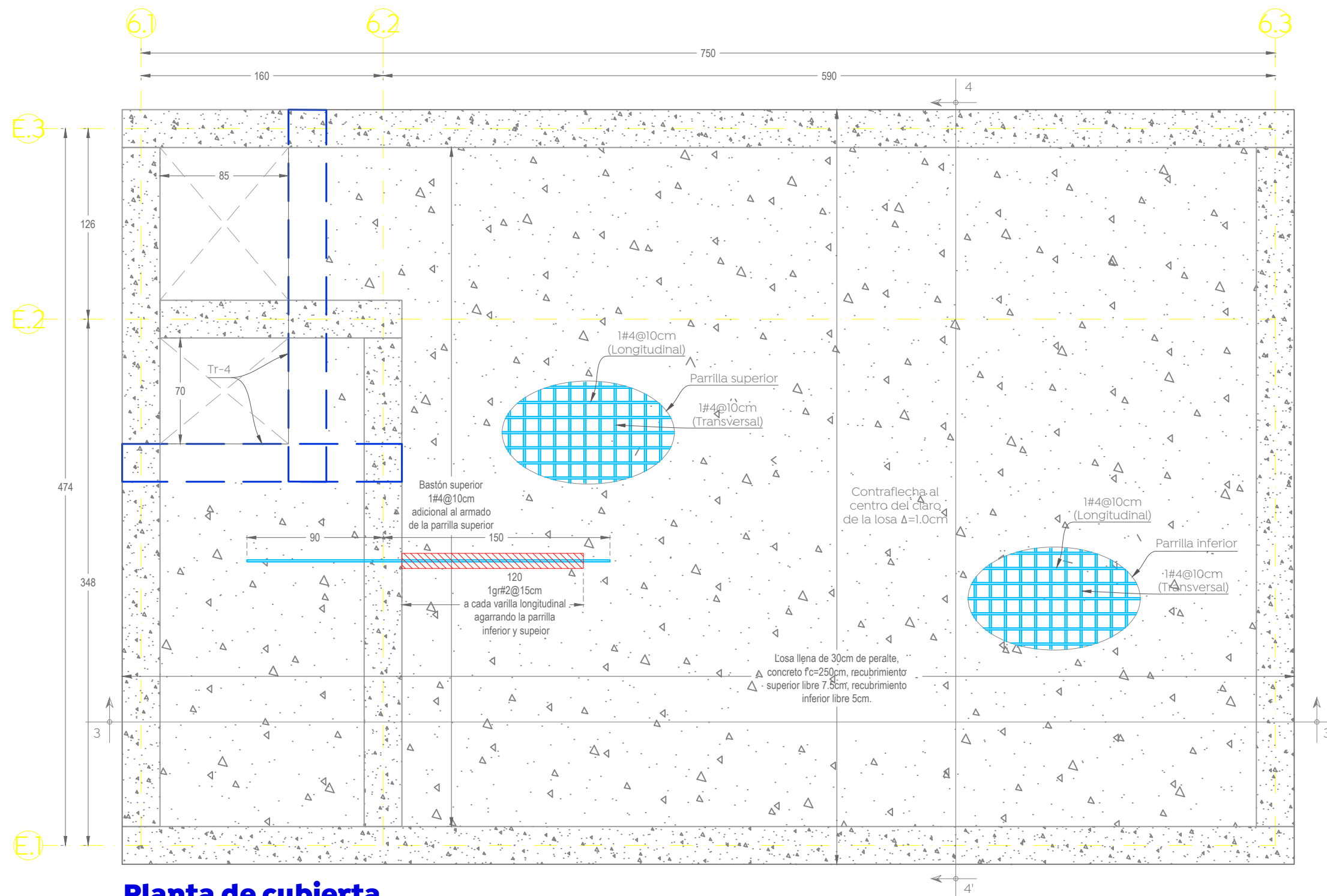


Planta de cimentación

Cisterna pluvial, NDC-4.15

Esc: 1:30

[cm]

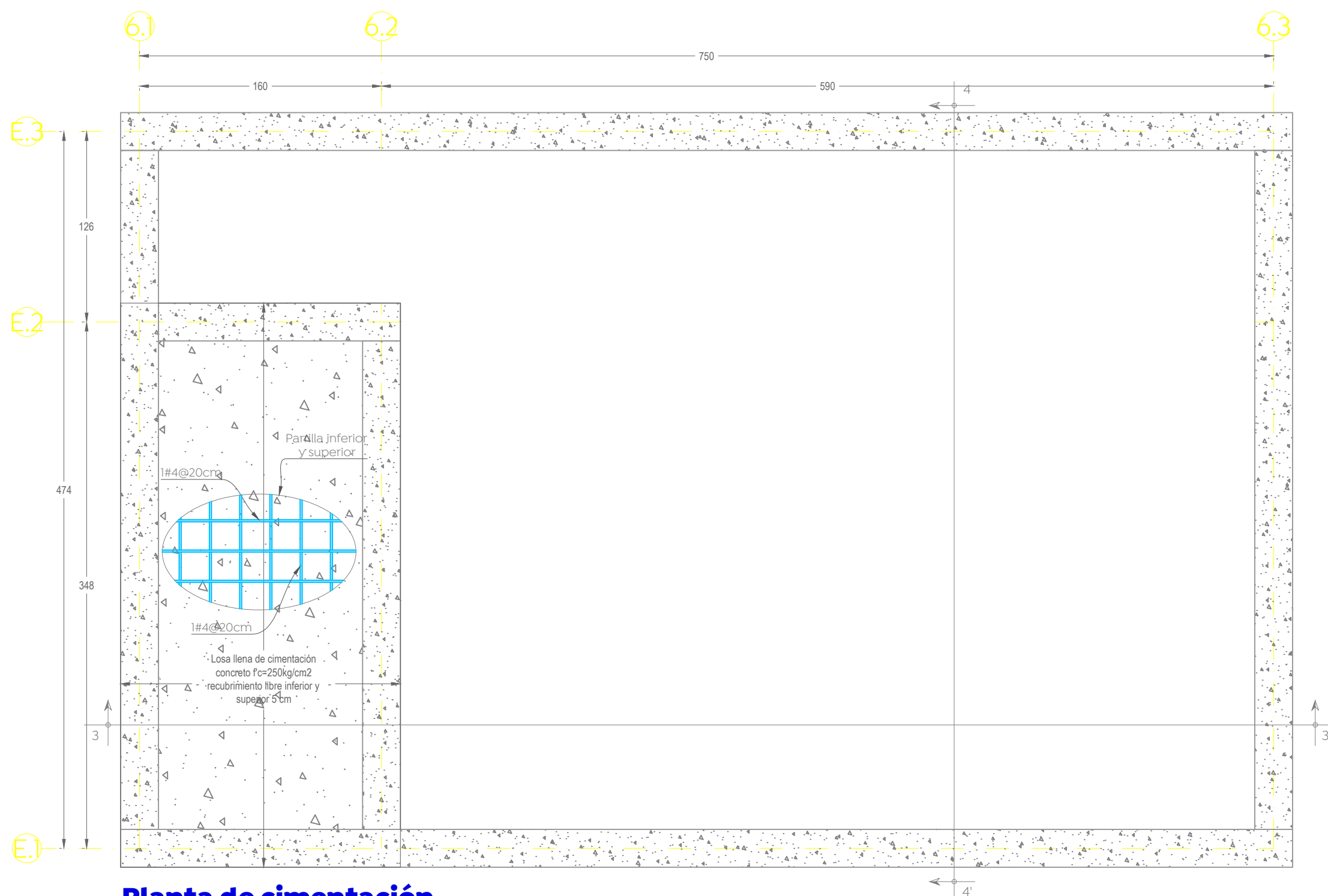


Planta de cubierta

Cisterna pluvial, NTC-1.25

Esc: 1:30

[cm]

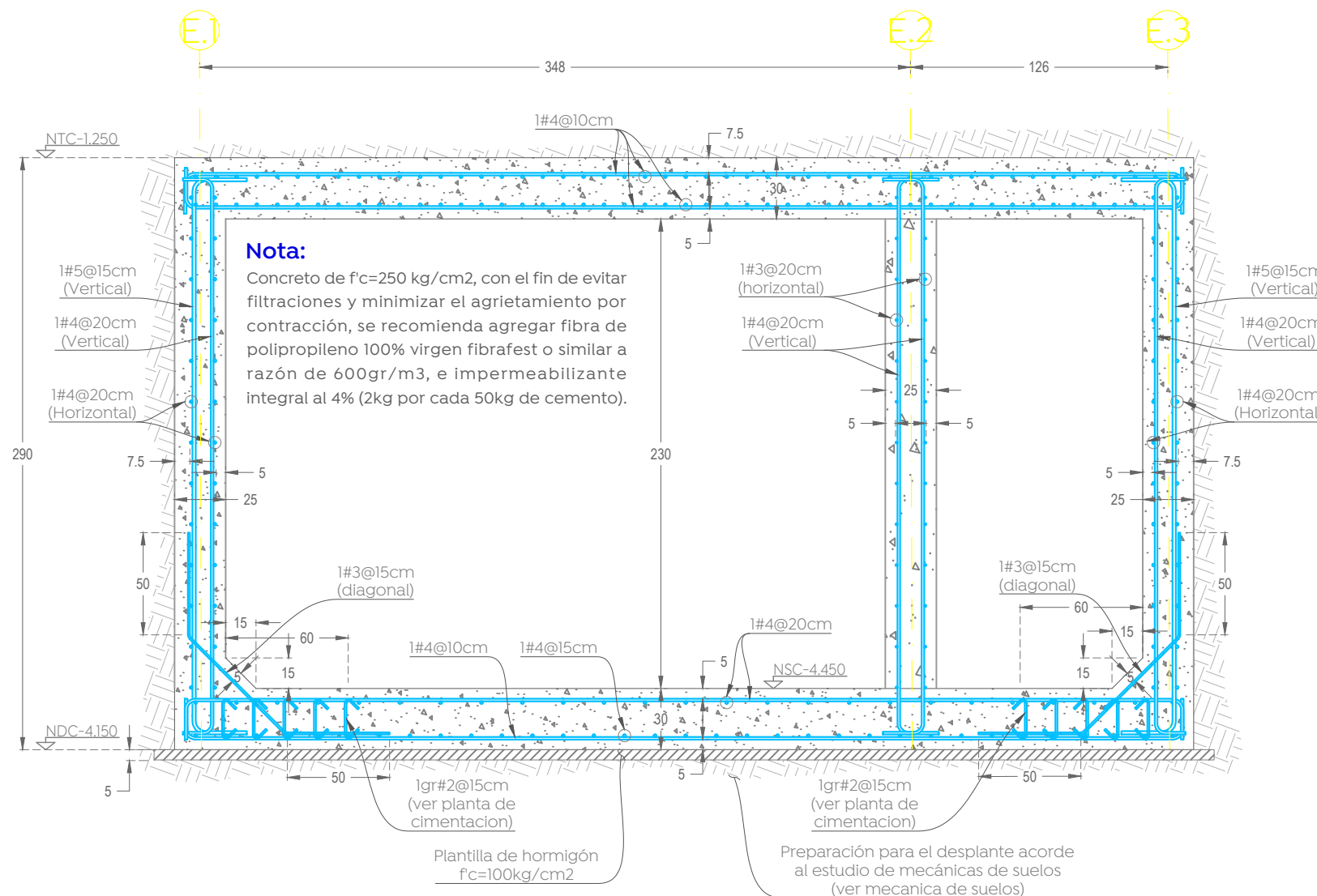


Planta de cimentación

Cisterna pluvial, NDC-3.65

Esc: 1:30

[cm]

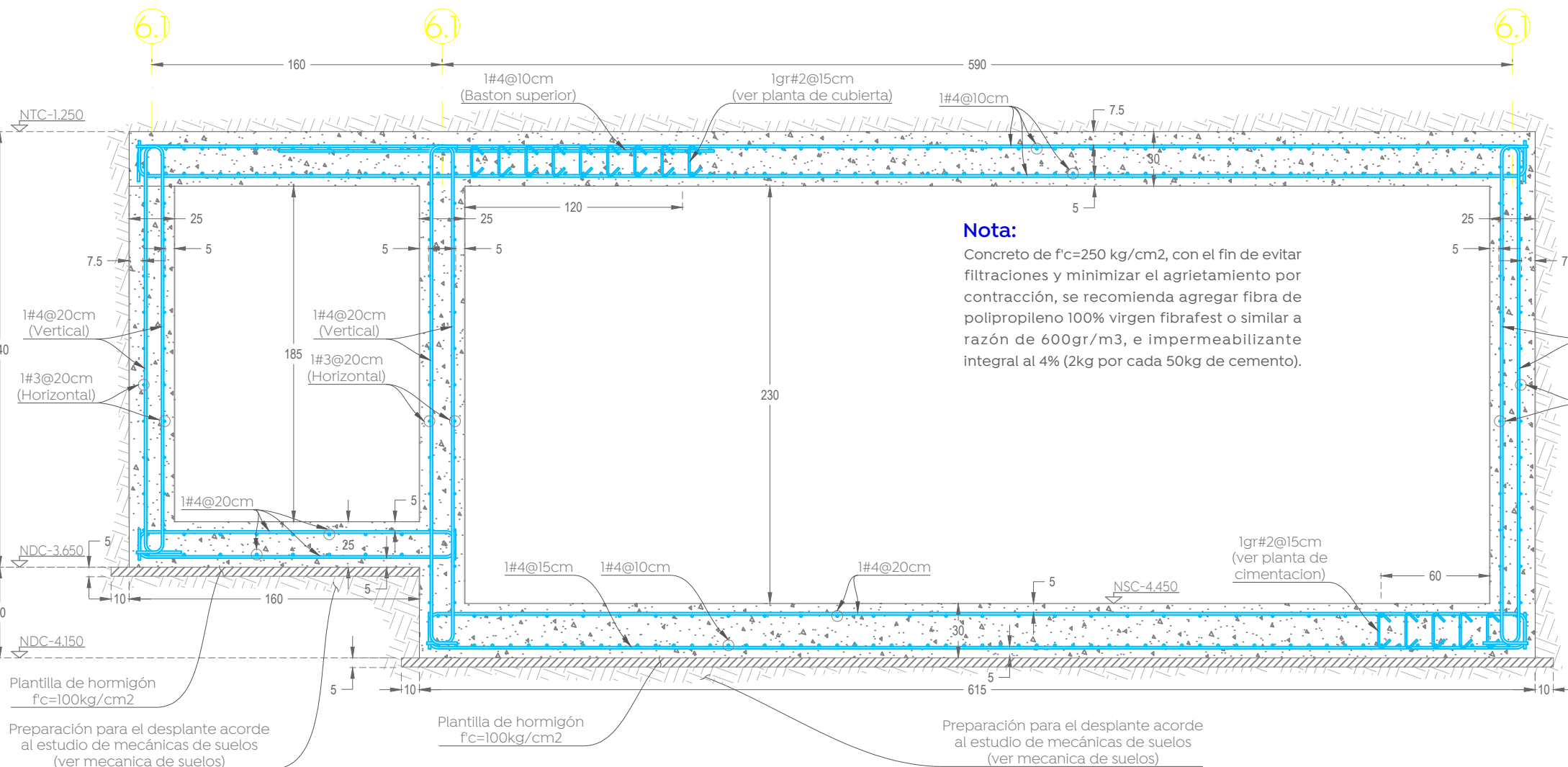


Corte transversal 4-4'

Cisterna pluvial

Esc: 1:30

[cm]

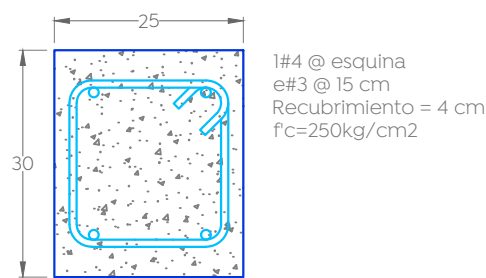


Corte longitudinal 3-3'

Cisterna pluvial

Esc: 1:30

[cm]

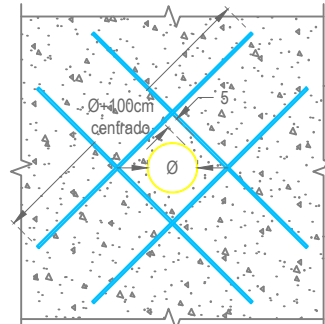


Trabe, Tr-4

Cisterna pluvial

Esc: 1:10

[cm]

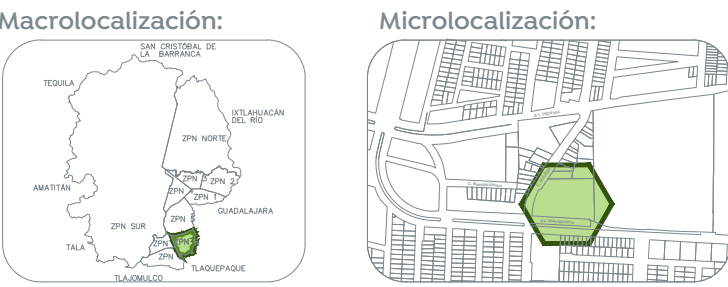


Pasos de tuberías tipo

Cisterna

Esc: 1:30

[cm]



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX-2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	$f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dalas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 11,000 \sqrt{f_c}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Pertiles PTR A500 gr-40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A-36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	460 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100 kg/m ²

Parámetros de análisis:

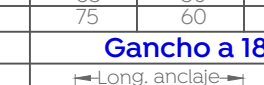
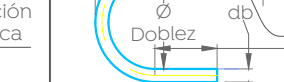
Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.36$
Coefficiente sísmico	$Q = 2$
Factor de comportamiento sísmico	NA
Factor de importancia estructural	NA
Factor por irregularidad horizontal	NA
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 6 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.20 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

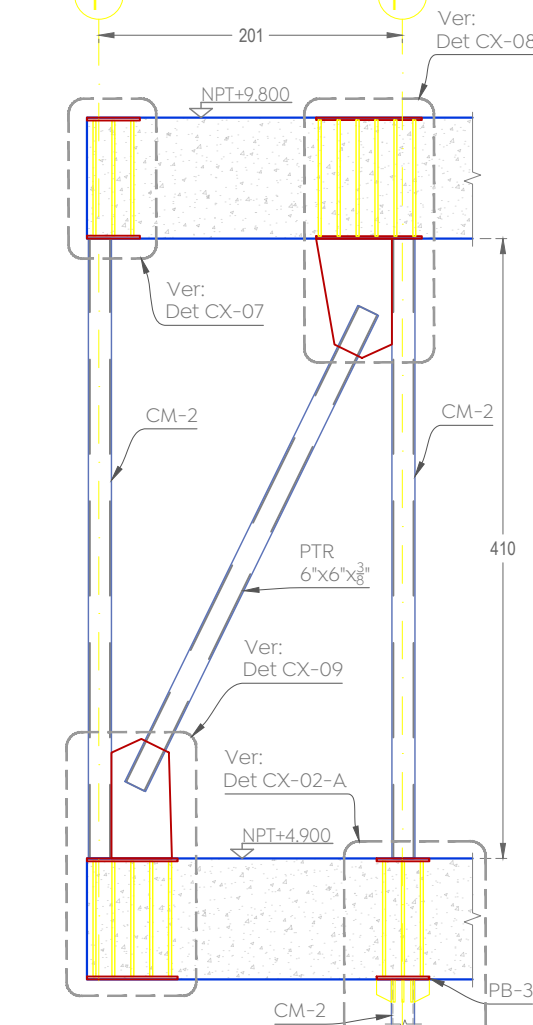
-Alineamiento vertical o desplome: 0,004*h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
-Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
-Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**
*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

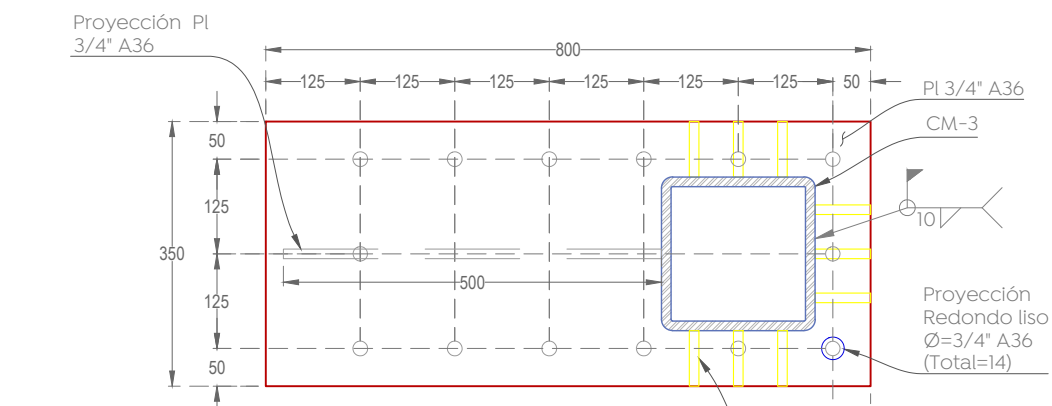
**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	Diámetro doblez [cm]	Gancho	f_c [kgf/cm ²]	90° o 180°
# 3	6	Longitud de anclaje [cm]	200	250 a 350
# 4	8		250 a 400	
# 5	10		350 a 450	
# 6	12		450 a 500	
# 8	16		550 a 600	
# 10	20		650 a 700	
# 12	25		750 a 800	
Gancho a 90°				
				
Gancho a 180°				
				
Gancho en estribos				
Varilla	a [cm]	c [cm]		
# 3	4	14		
# 4	4	14		
# 5	5	14		
				
a Gancho a 135°				





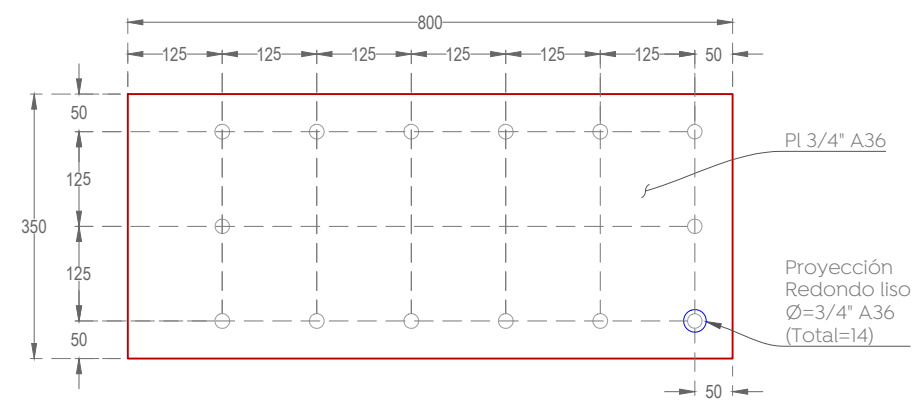
Norte:	Fecha:	Agosto 2023	
	Escala:	Indicada	
	Acotaciones:	Metros	Clave: Número:
	Revisión:	00	Es- 18



Placa base, PB-5

PI 3/4" A36

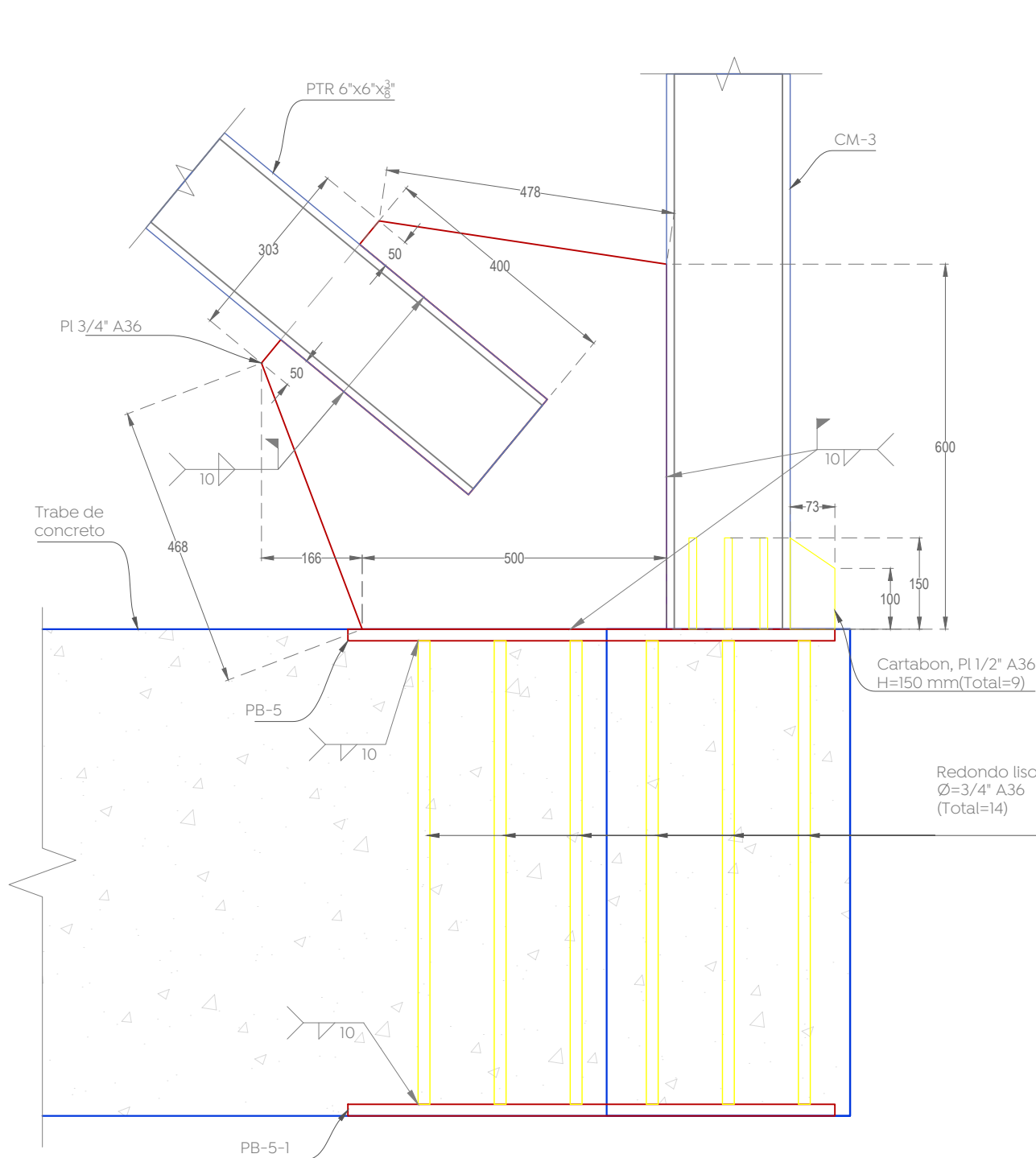
Esc. 1:10 [mm]



Placa base, PB-5-1

PI 3/4" A36

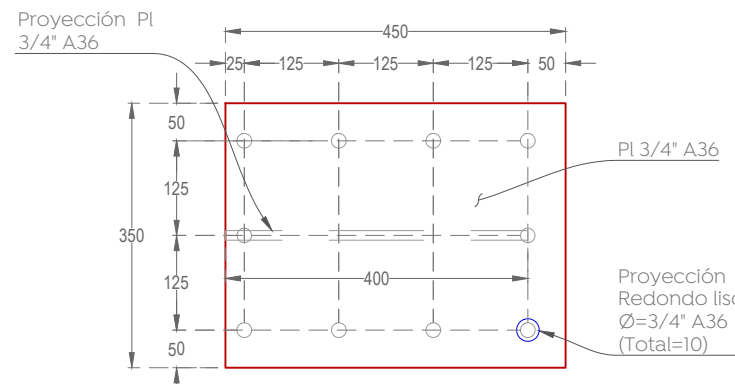
Esc. 1:10 [mm]



Det CX-05: Conexión de PTR 6"x6"x 3/8" a Placas base

PI 3/4" A36

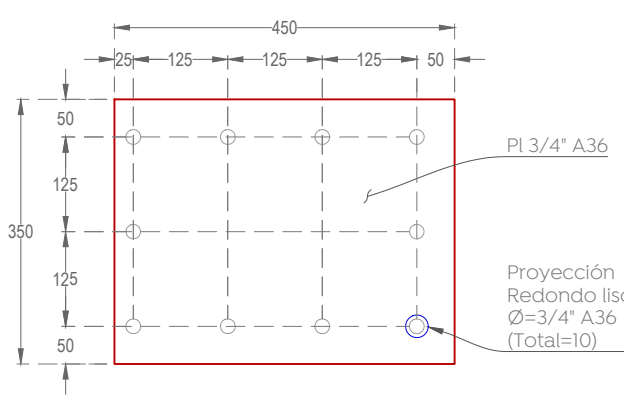
Esc. 1:10 [mm]



Placa base, PB-6

PI 3/4" A36

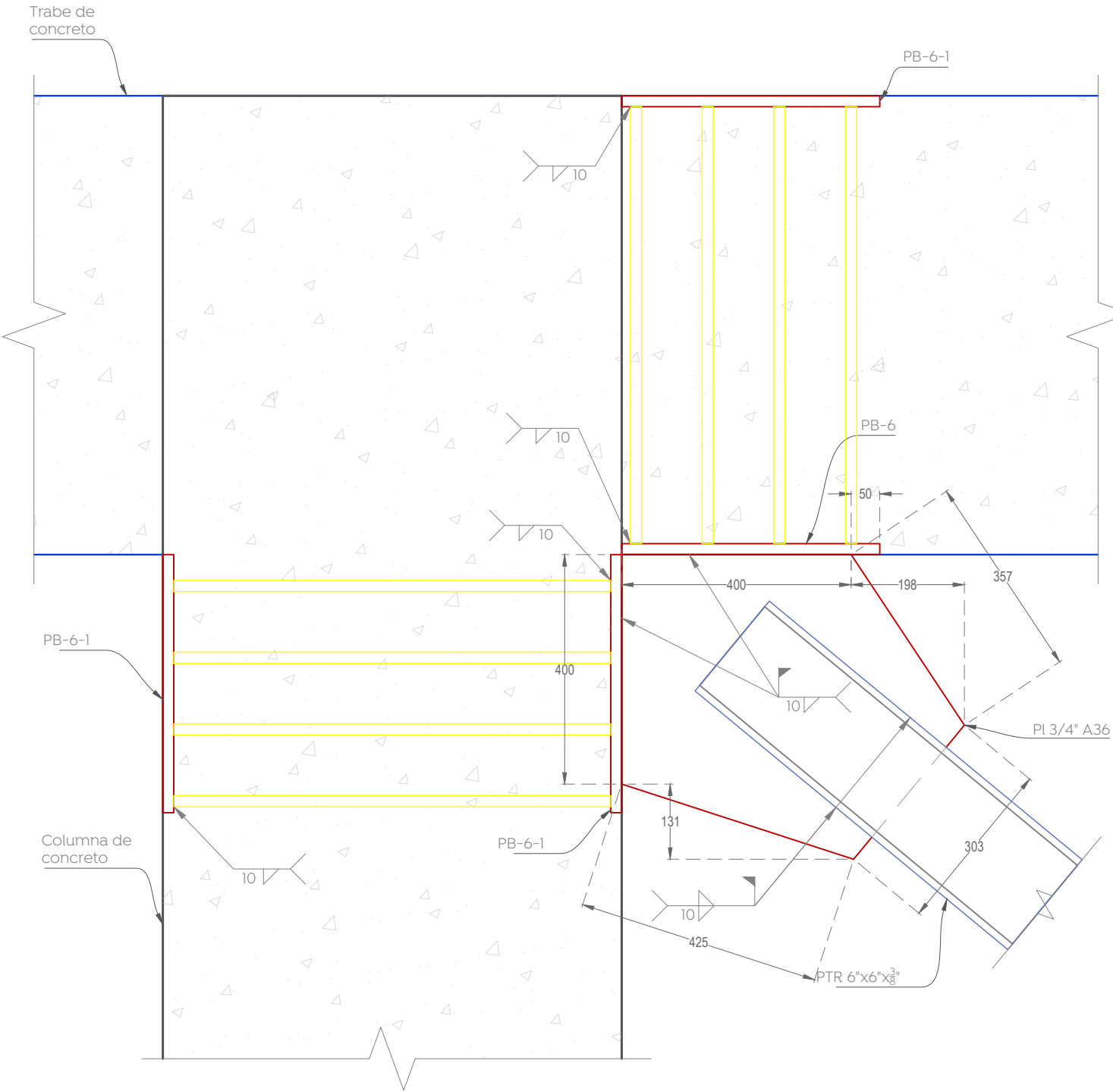
Esc. 1:10 [mm]



Placa base, PB-6-1

PI 3/4" A36

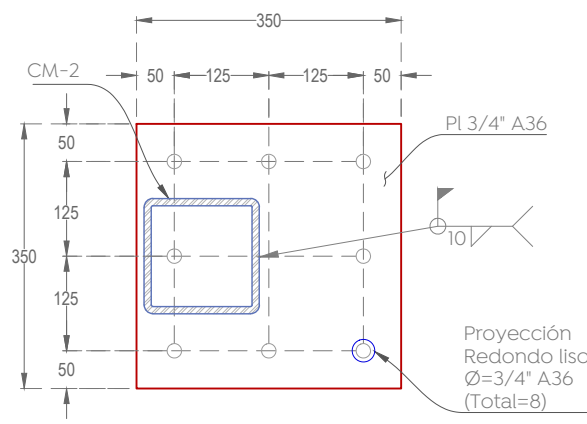
Esc. 1:10 [mm]



Det CX-06: Conexión de PTR 6"x6"x 3/8" a Placas base

PI 3/4" A36

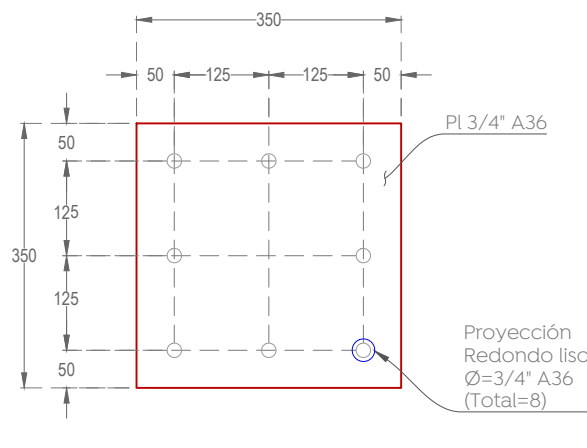
Esc. 1:10 [mm]



Placa base, PB-7

PI 3/4" A36

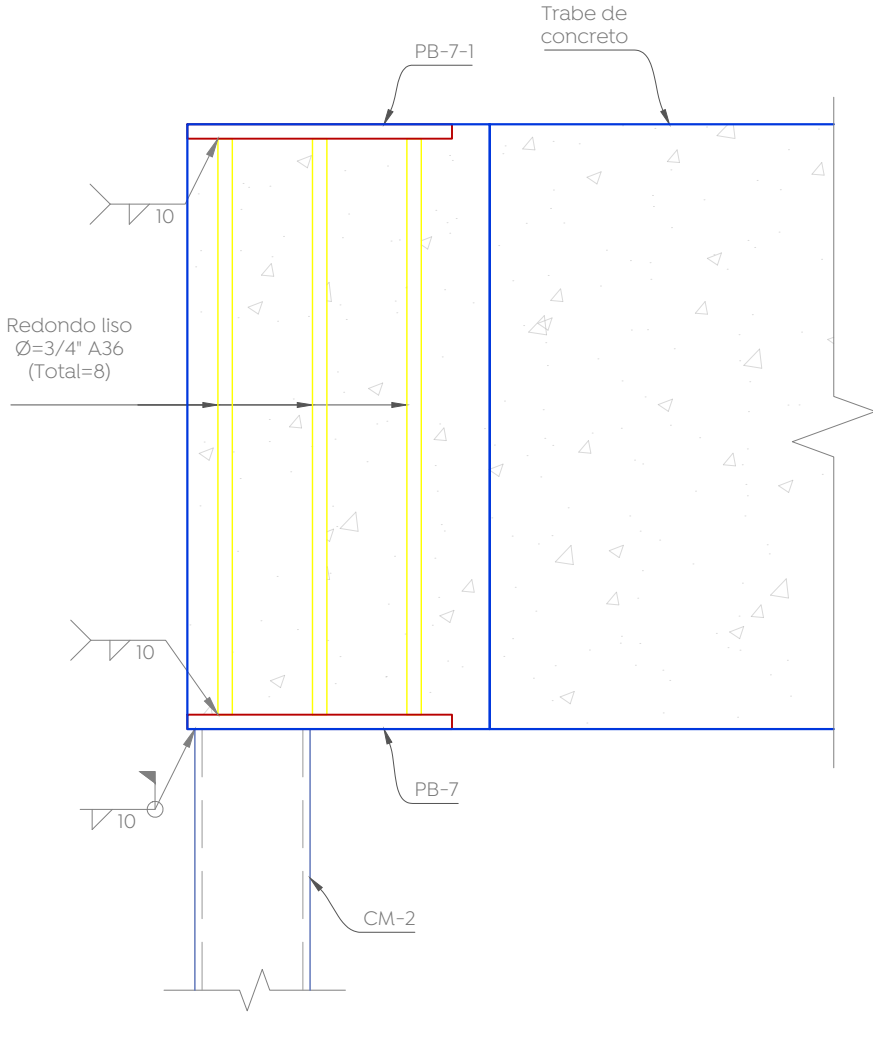
Esc. 1:10 [mm]



Placa base, PB-7-1

PI 3/4" A36

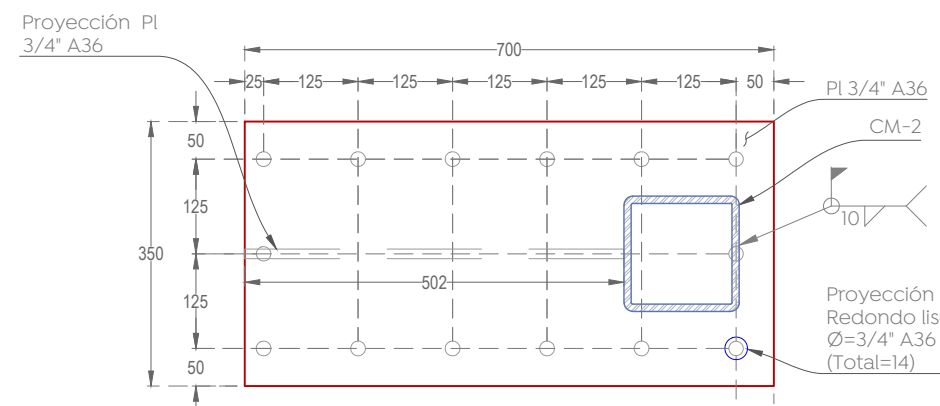
Esc. 1:10 [mm]



Det CX-07: Conexión de CM-2 a Placas base

PI 3/4" A36

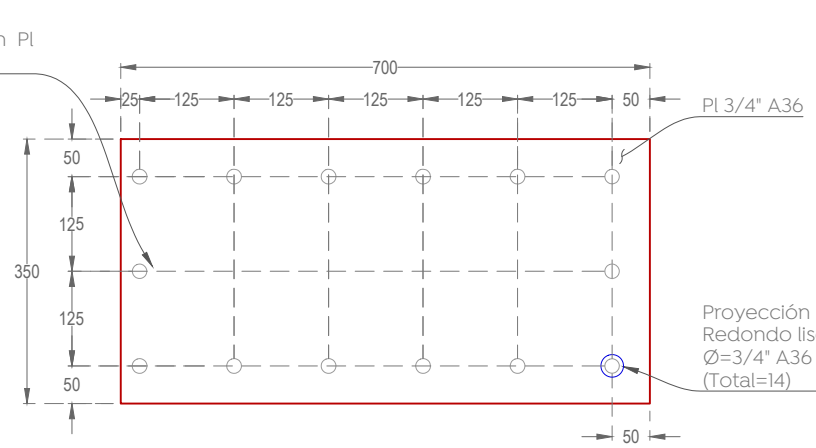
Esc. 1:10 [mm]



Placa base, PB-8

PI 3/4" A36

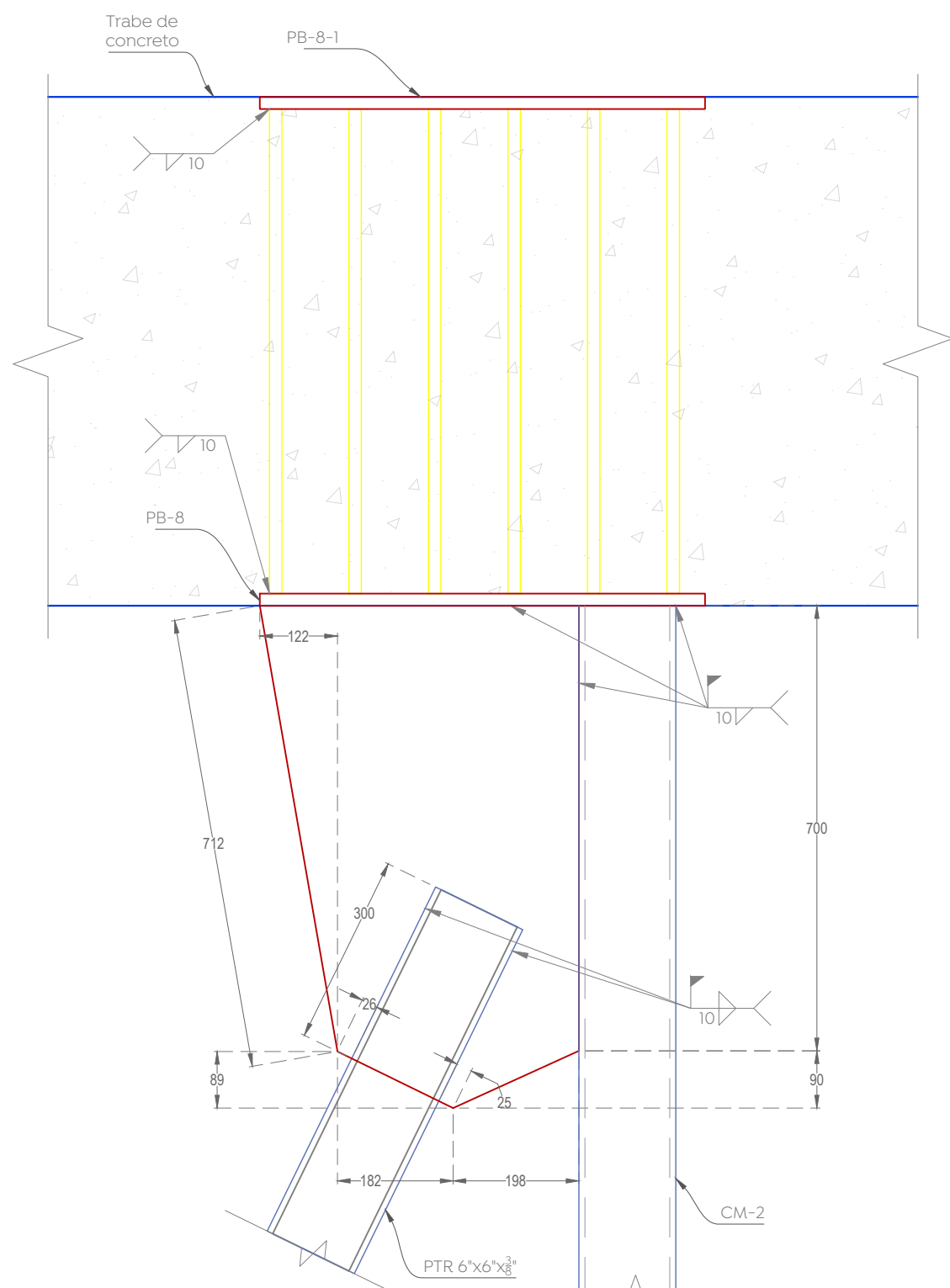
Esc. 1:10 [mm]



Placa base, PB-8-1

PI 3/4" A36

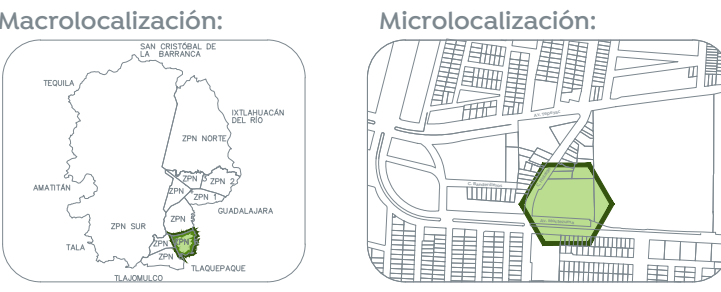
Esc. 1:10 [mm]



Det CX-08: Conexión de CM-2 a Placas base

PI 3/4" A36

Esc. 1:10 [mm]



- Reglamentos y Códigos de diseño:**
- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
 - El instituto americano del concreto, ACI 318-19
 - Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas la especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:	
Zapatillas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dallas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:	
Concreto estructural	$f'_c = 250 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dallas y castillos	$f'_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ yfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Pertales PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:	
Sobre cargas muertas (ver memoria)	460 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100 kg/m2

Parámetros de análisis:	
Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.36$
Coefficiente sísmico	$Q = 2$
Factor de comportamiento sísmico	NA
Factor de importancia estructural	NA
Factor por irregularidad horizontal	NA
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 6 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.20 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

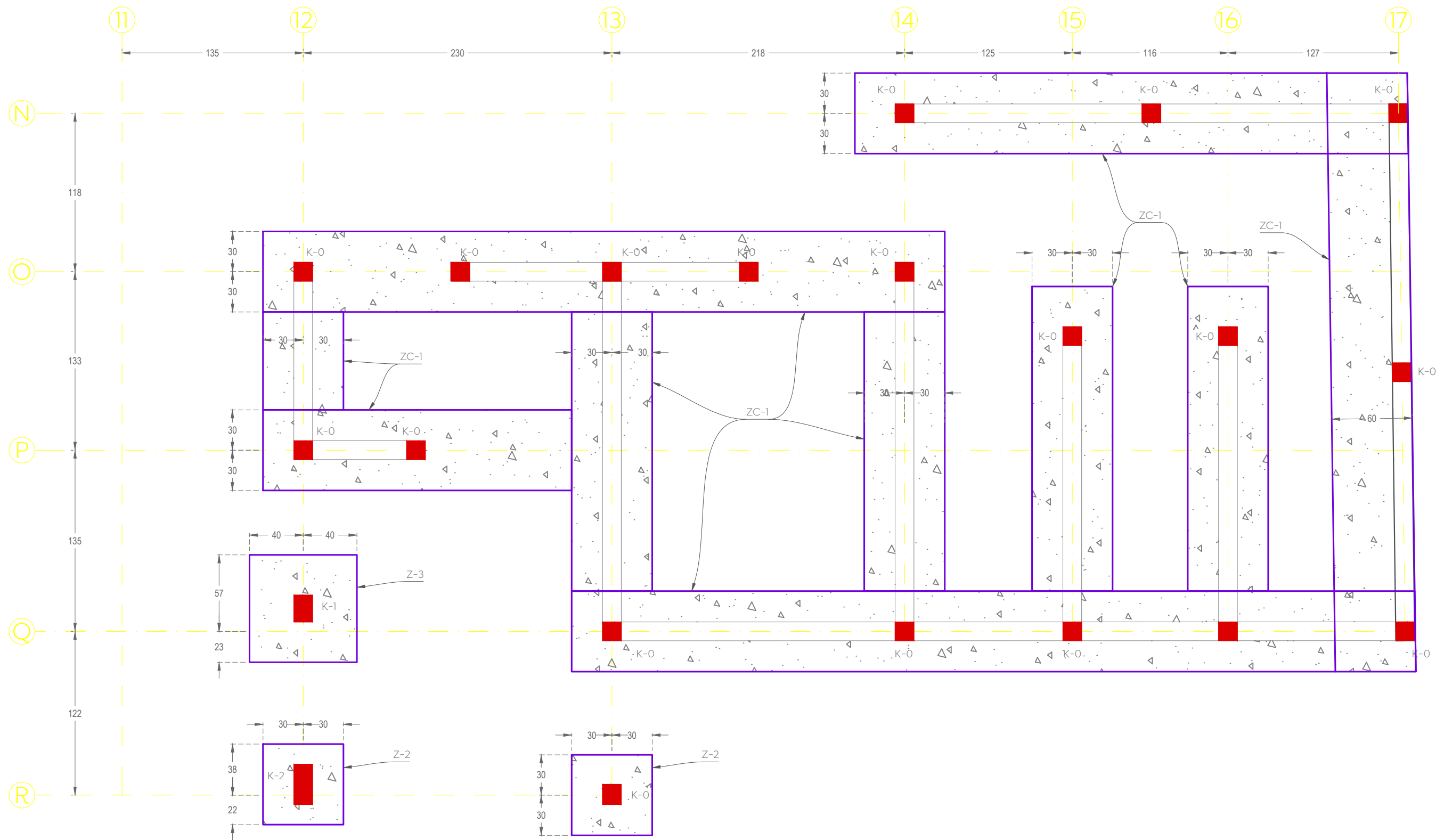
- Alineamiento vertical o desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**

*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo						
Varilla	Diametro dobles (cm)	Gancho fc (kgf/cm ²)	90° o 180°			
			200	250 a 350	400 a 450	500 a 650
# 3	6	Longitud de anclaje (cm)	20	25	20	20
# 4	8		35	35	25	25
# 5	10		45	40	30	30
# 6	12		60	50	40	35
# 8	16		70	65	50	45
# 10	20		85	75	60	50
# 12	25		95	85	70	55
				105	90	75
Gancho a 90°						
Gancho a 180°						
Gancho en estrómbos						
Varilla	a (cm)	c (cm)				
# 3	4	14				
# 4	4	14				
# 5	5	14				
# 6	6	14				



Planta de cimentación

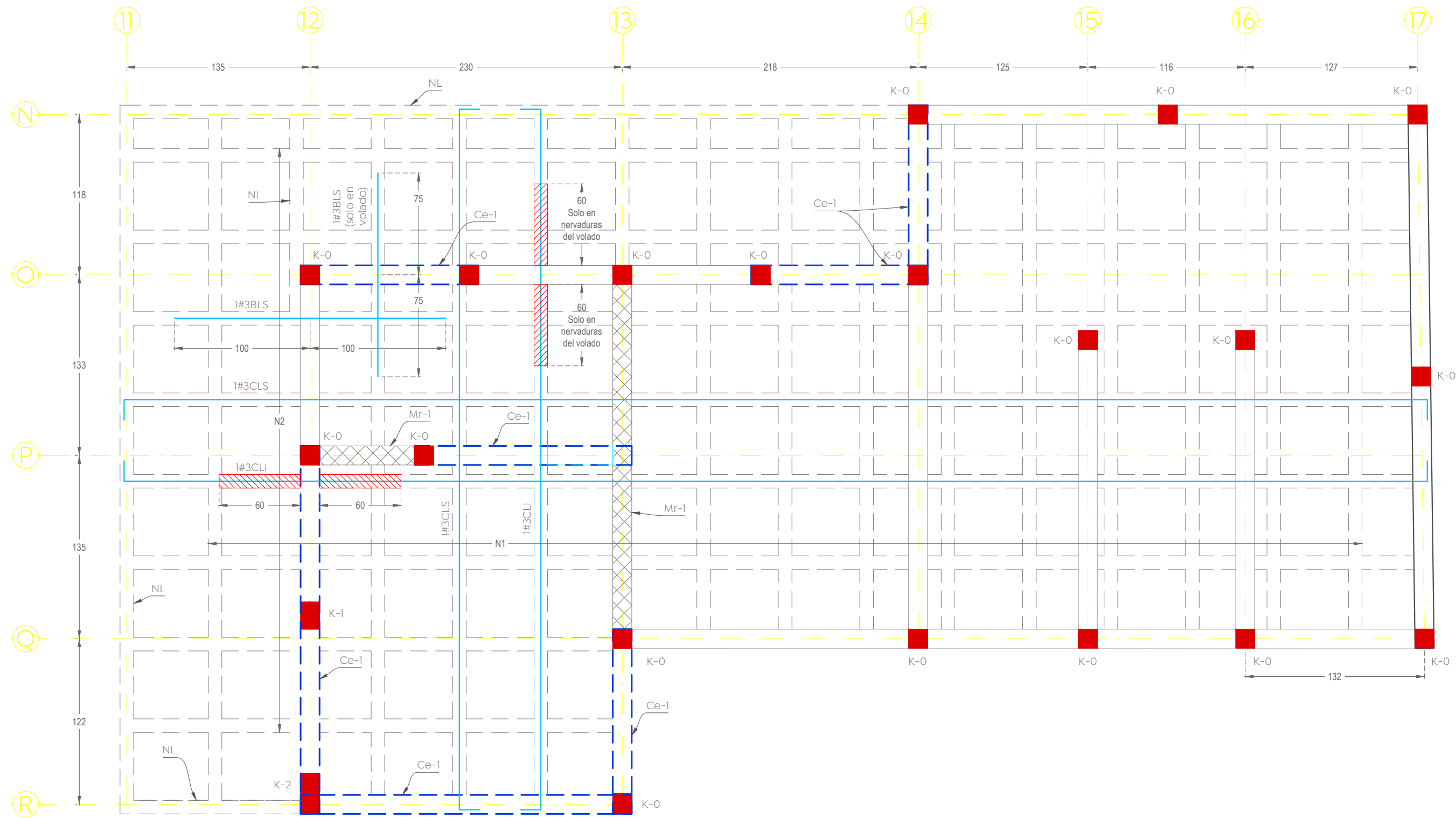
Cuarto de control, NDZ-1.2

Escala: 1:30

[cm]

Tabla de Zapatas, cuarto de control, $f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$, Esc. 1:10											
No.	Dimensiones		H	adm	Df	Armado Base		Armado Base		Tipo	
Zc-1	A (cm)	B (cm)	cm	Ton/m ²	cm	Asa	Asb	Asa	Asb		
Zc-1	60	-	25	7.00	120	1#4@20	1#4@20	1#3@15	1#3@15	Lindero/Central	
Z-2	60	60	25	7.00	120	1#4@20	1#4@20	-	-	Central	
Z-3	80	80	25	7.00	120	1#4@20	1#4@20	-	-	Central	

*Recubrimiento libre, 5 cm.

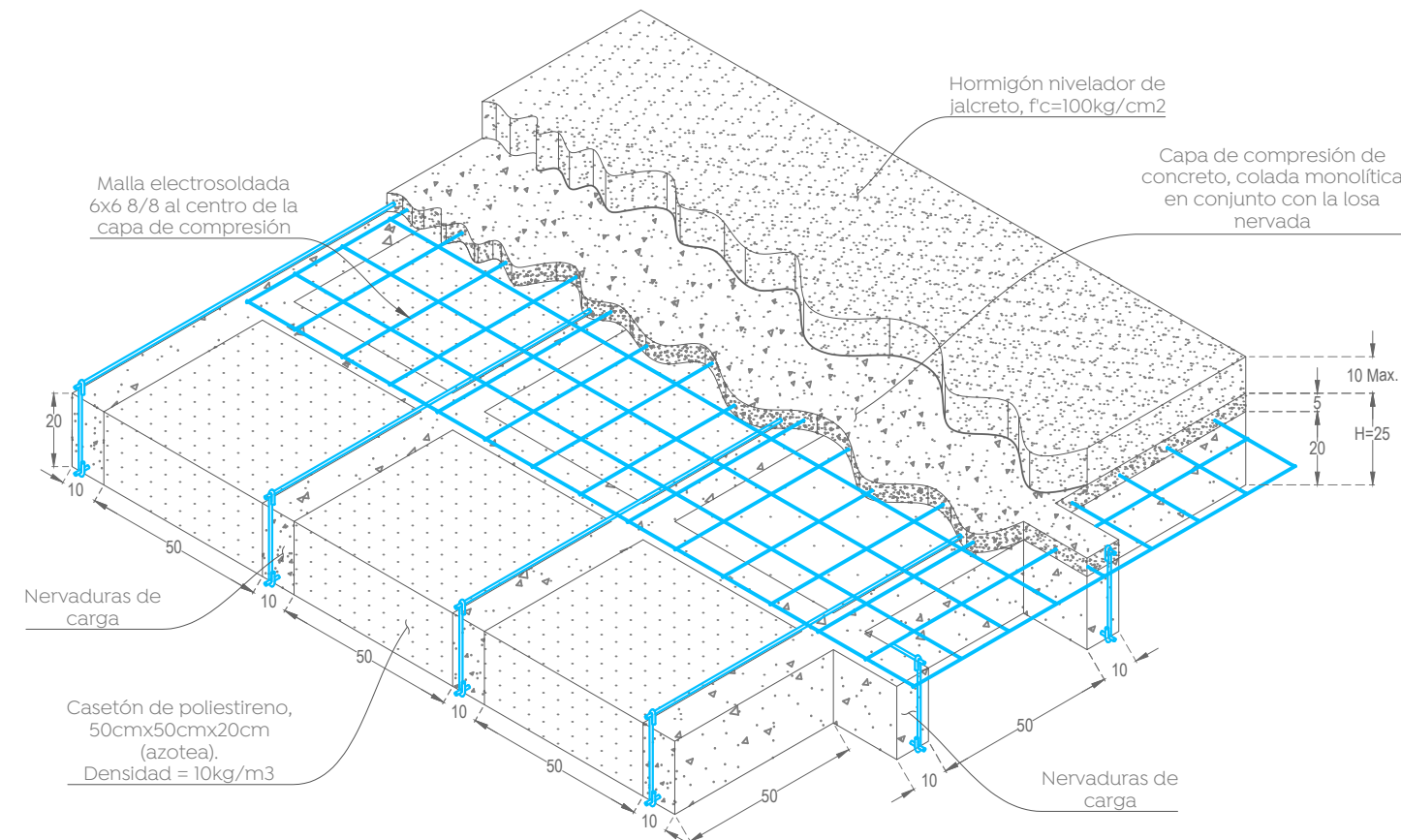


Planta de cubierta

Cuarto de control, NPT+3.75

Escala: 1:30

[cm]

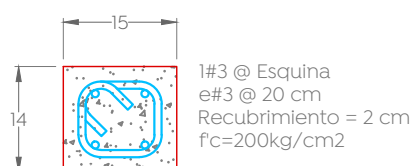


Isométrico esquemático de losa nervada

cuarto de control, tipo para azotea NPT+3.75

Escala: 1:20

[cm]

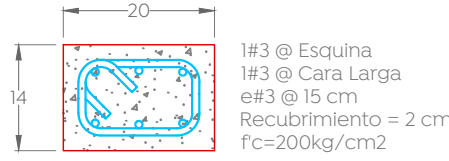


Castillo, K-0

Cuarto de control

Escala: 1:10

[cm]

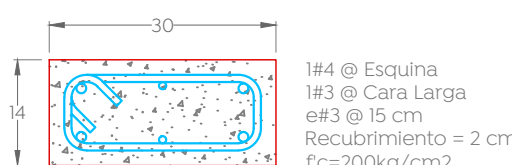


Castillo, K-1

Cuarto de control

Escala: 1:10

[cm]



Castillo, K-2

Cuarto de control

Escala: 1:10

[cm]



Dala, D-1

Cuarto control

Escala: 1:10

[cm]

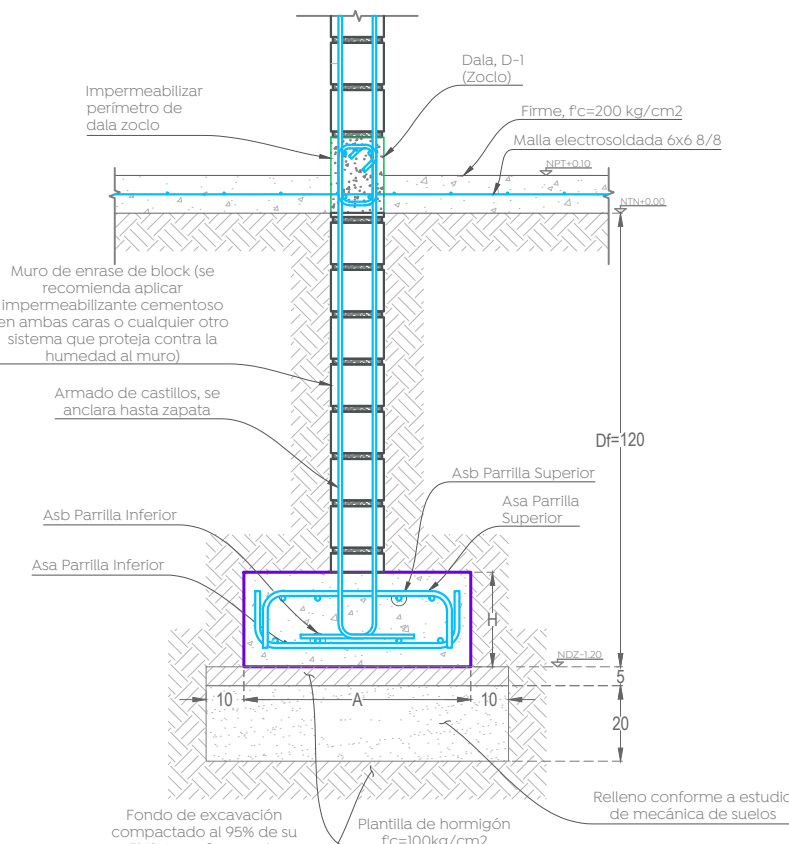


Dala, D-3

Cuarto control

Escala: 1:10

[cm]

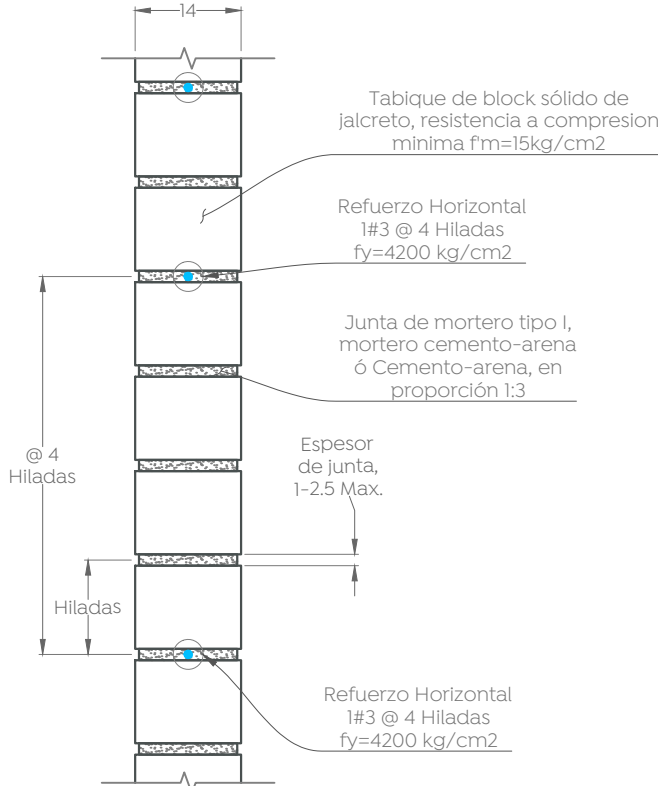


Desplante esquemático

Cuarto de control, muros, NDZ-1.20

Escala: 1:20

[cm]

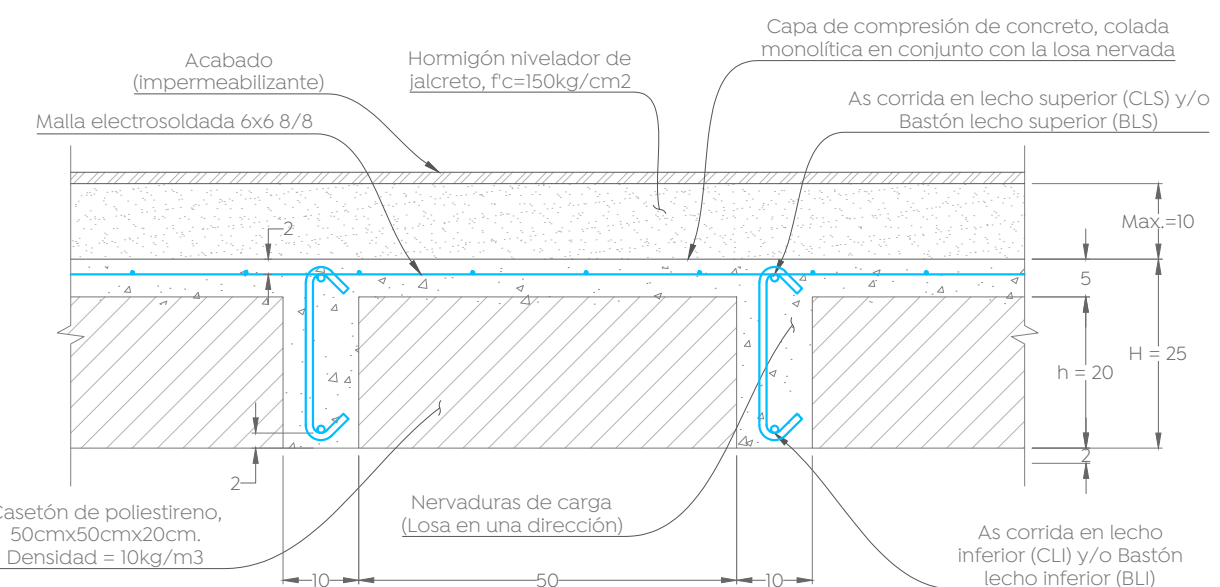


Muro de tabique reforzado, Mr-1

Cuarto de control

Escala: 1:10

[cm]

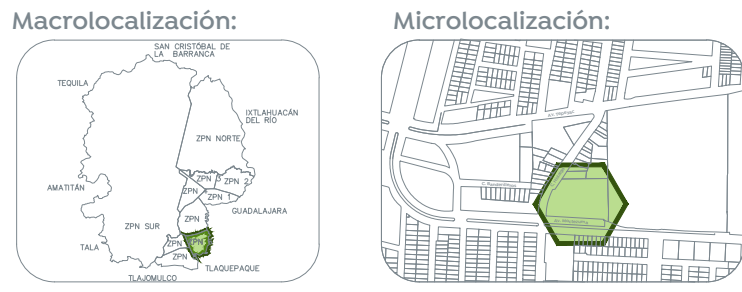


Sección tipo de losa nervada

Cuarto de control, NPT+3.75

Escala: 1:10

[cm]



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISI360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	$f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dalas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 1,000 \text{ yfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Perfiles PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A-36	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	460 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100 kg/m ²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.36$
Coefficiente sísmico	$C = 0.36$
Factor de comportamiento sísmico	$Q = 2$
Factor de importancia estructural	NA
Factor por irregularidad horizontal	NA
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 6 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.20 \text{ m}$

Tolerancias en muros de tabique:

-Alineamiento vertical o desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
-Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
-Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.
Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	Diámetro dobles (cm)	f_c (kgf/cm ²)	200	250 a 350
# 3	6	350	400 a 450	450 a 500
# 4	8	350	400 a 450	450 a 500
# 5	10	350	400 a 450	450 a 500
# 6	12	350	400 a 450	450 a 500
# 8	15	350	400 a 450	450 a 500
# 10	20	350	400 a 450	450 a 500
# 12	25	350	400 a 450	450 a 500
# 14	30	350	400 a 450	450 a 500

Gancho a 90°		Gancho a 180°	
Long. anclaje	Long. anclaje	Long. anclaje	Long. anclaje
Sección crítica	Sección crítica	Sección crítica	Sección crítica
Sección crítica	Sección crítica	Sección crítica	Sección crítica

Gancho en estribos			
Varilla	a (cm)	b (cm)	c (cm)
# 3	5	11	14
# 4	5	11	14
# 5	7	14	14

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Planta de cimentación, cubierta y detalles constructivos del cuarto de control

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Ing. Adhad Yigael
Gurrola Soto

Responsable del proyecto:

Ing. Salvador
Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha:

Agosto 2023

Escala:

Indicada

Acotaciones:

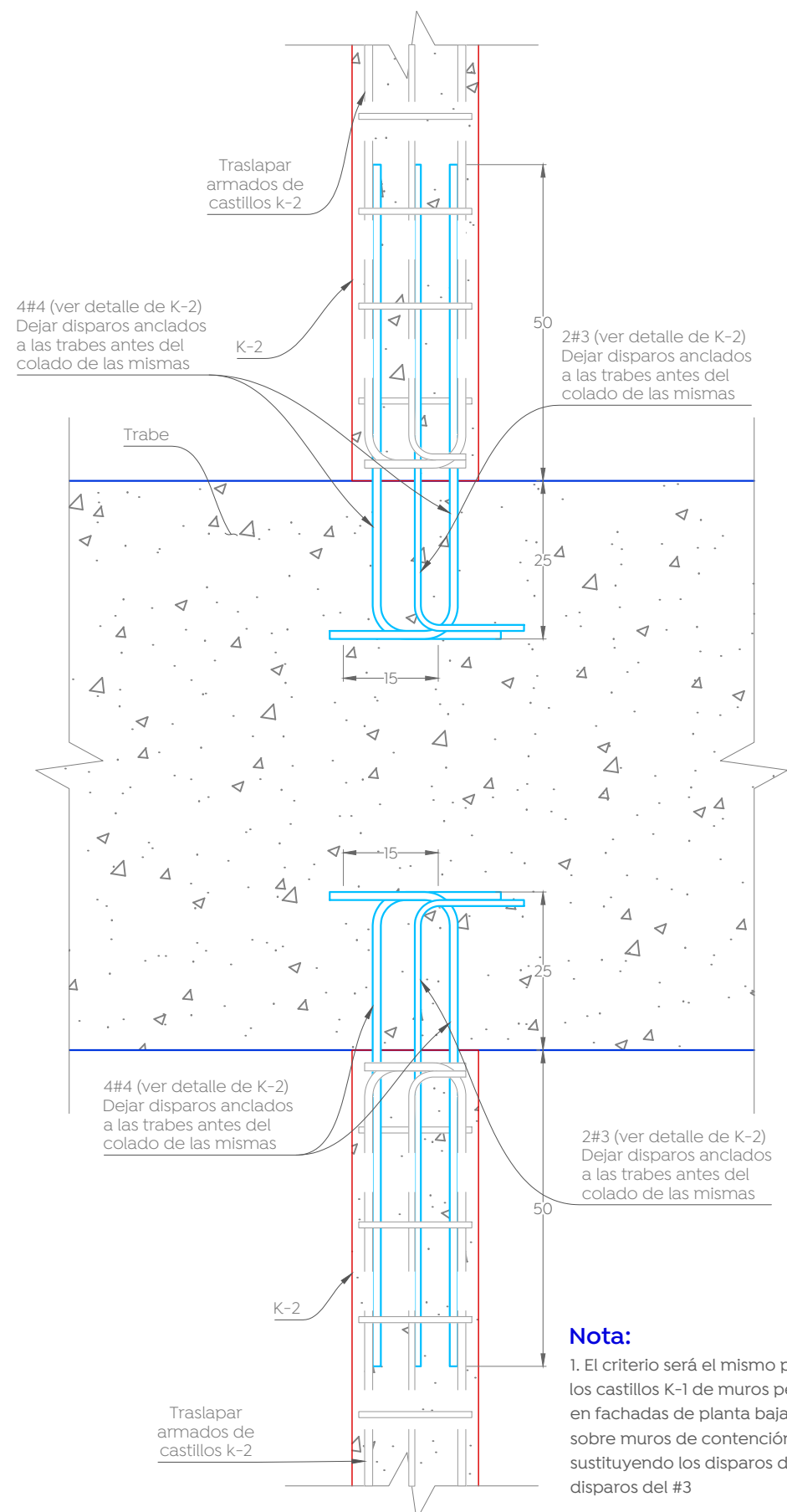
Metros

Revisión:

00

Número:

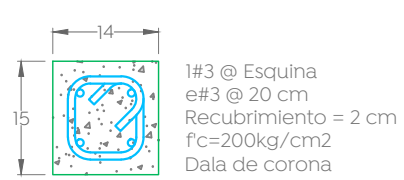
Es-19



Detalle tipo de anclajes de castillo a trabes

Cubos de escaleras, elevadores y fachadas

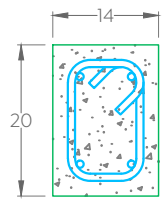
Esc. 1:10 [cm]



Dala, D-1

Cubo escaleras

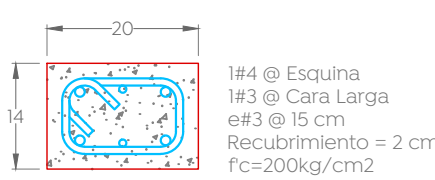
Esc. 1:10 [cm]



Dala, D-2

Cubo Escaleras

Esc. 1:10 [cm]



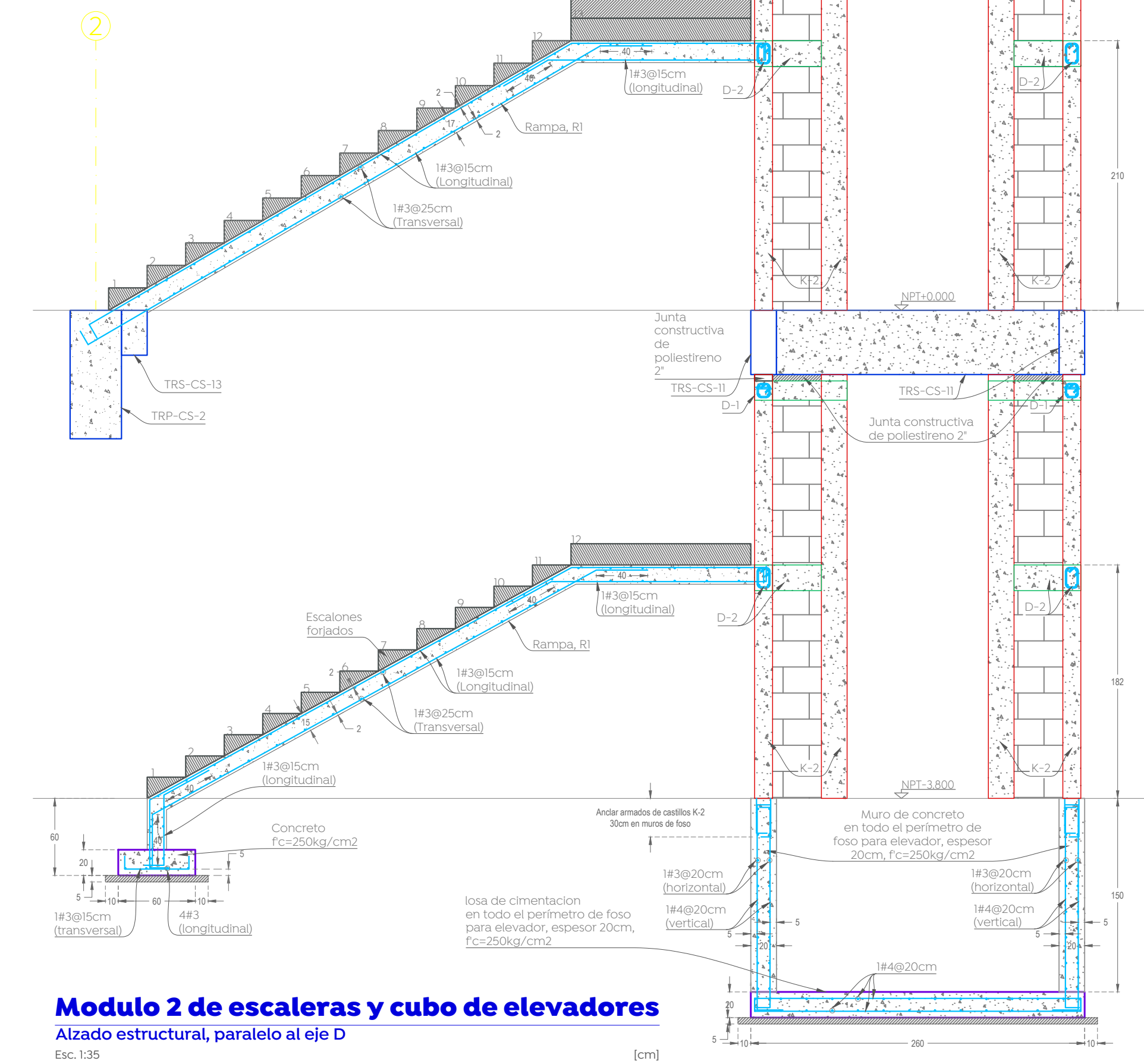
Castillo, K-2

Cubo escaleras

Esc. 1:10 [cm]

Nota:

1. El criterio será el mismo para anclar los castillos K-1 de muros perimetrales en fachadas de planta baja, planta alta sobre muros de contención, sustituyendo los disparos del #4 por disparos del #3



Modulo 2 de escaleras y cubo de elevadores

Alzado estructural, paralelo al eje D

Esc. 1:35 [cm]



Modulo 2 de escaleras y cubo de elevadores

Alzado estructural, Lindero y paralelo con eje D

Esc. 1:35 [cm]

Cludad de las
niñas niños

Macrolocalización:

Microlocalización:

- Reglamentos y Códigos de diseño:**
1. Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
 2. El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
 3. Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas la especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:	
Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:	
Concreto estructural	f _c = 250 kg/cm ²
Concreto en dalas y castillos	f _c = 200 kg/cm ²
Modulo de elasticidad del concreto	E _c = 11,000 yf _c
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	f _y = 4,200 kg/cm ²
Pertales PTR A500 gr.40	f _y = 2,500 kg/cm ²
Placa A-36	f _y = 2,500 kg/cm ²
Tabique de barro recocido	f _m = 15 kg/cm ²
Modulo de elasticidad mampostería	E _m = 9,000 kg/cm ²

Cargas:	
Sobre cargas muertas (ver memoria)	460 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100 kg/m ²

Parámetros de análisis:	
Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.36
Coefficiente sísmico	C = 0.36
Factor de comportamiento sísmico	Q = 2
Factor de importancia estructural	NA
Factor por irregularidad horizontal	NA
Capacidad de carga admisible del terreno	q _a = 5 ton/m ²
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	D _f = 1.20 m

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004", pero no mayor a 1.5 cm. n = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**
*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	diámetro (cm)	Gancho f _c kgf/cm ²	90° o 180°	
			200	250 a 450
# 3	6	20	250 a 450	450
# 4	8	20	250 a 450	450
# 5	10	30	250 a 450	450
# 6	12	30	250 a 450	450
# 8	15	40	250 a 450	450
# 10	20	40	250 a 450	450
# 12	25	40	250 a 450	450
# 12	38	85	75	60

Gancho a 90°		Gancho a 180°	
Long. anclaje	12 db	Long. anclaje	12 db
Sección crítica		Sección crítica	

Gancho en estribos		Gancho a 135°	
Varilla	a (cm)	Varilla	a (cm)
# 3	10	# 3	10
# 4	11	# 4	11
# 5	14	# 5	14

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Cubo de escaleras y elevador; modulo 2, alzados estructurales, y detalles constructivos

No. Contrato:

DOI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:

Ing. Adhaz Yigael

Gurrola Soto

Responsable del proyecto:

Ing. Salvador

Hernández Pacheco

Ubicación:

Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:

Fecha:

Agosto 2023

Escala:

Indicada

Acotaciones:

Metros

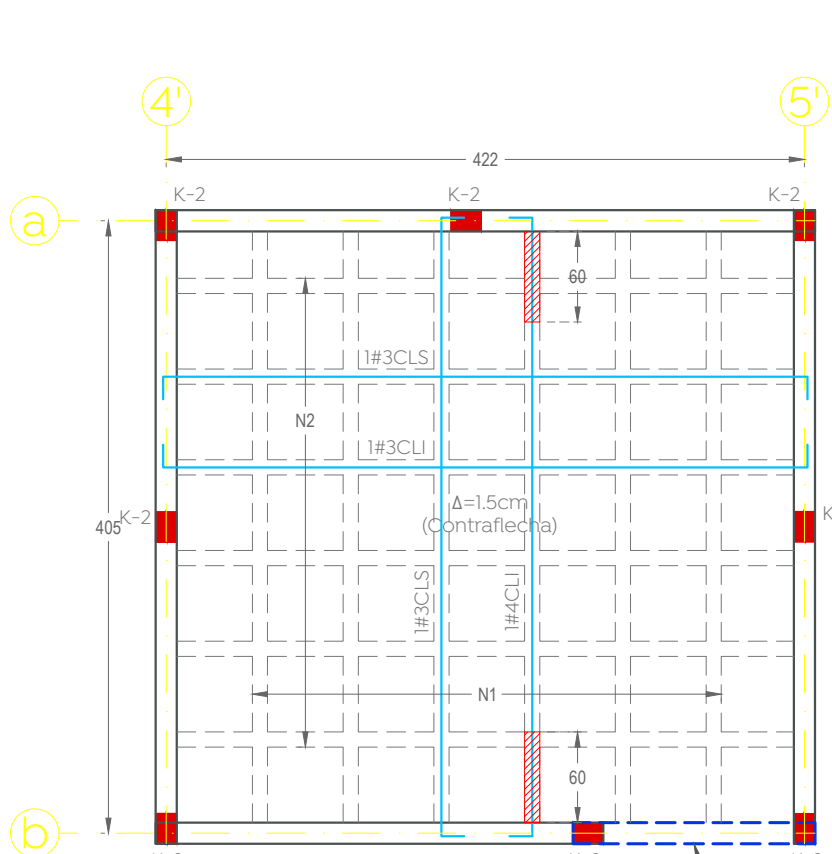
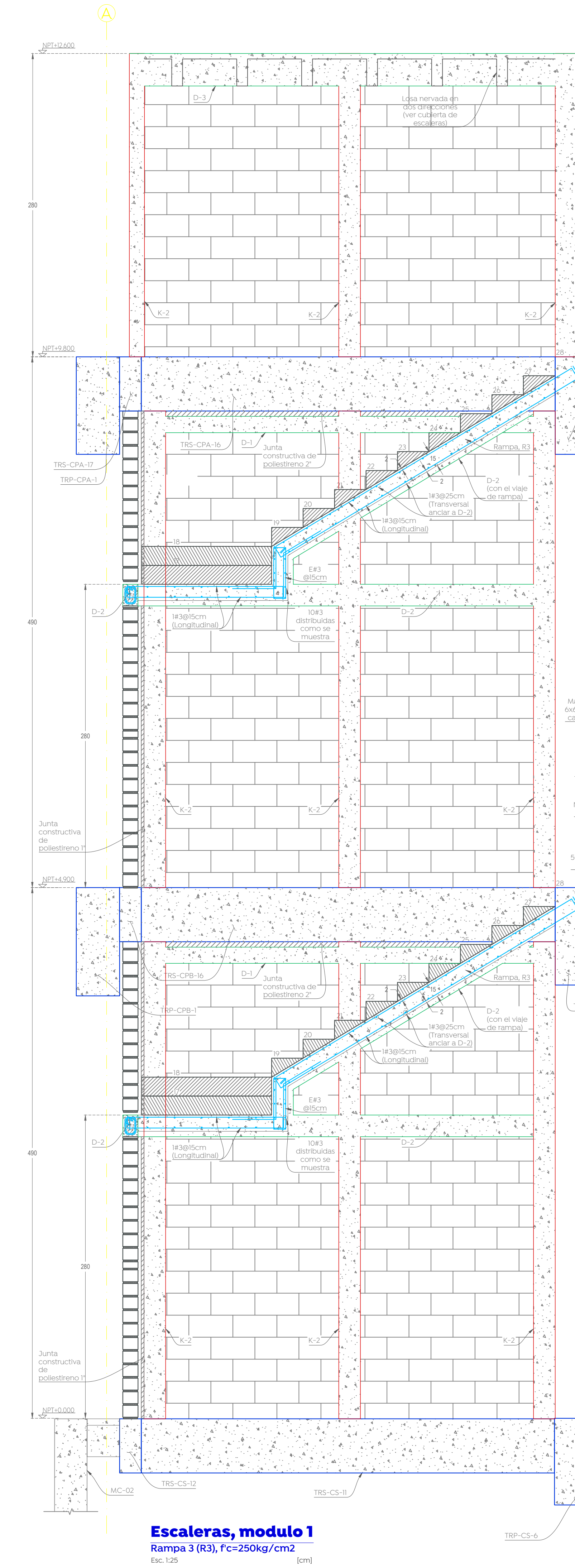
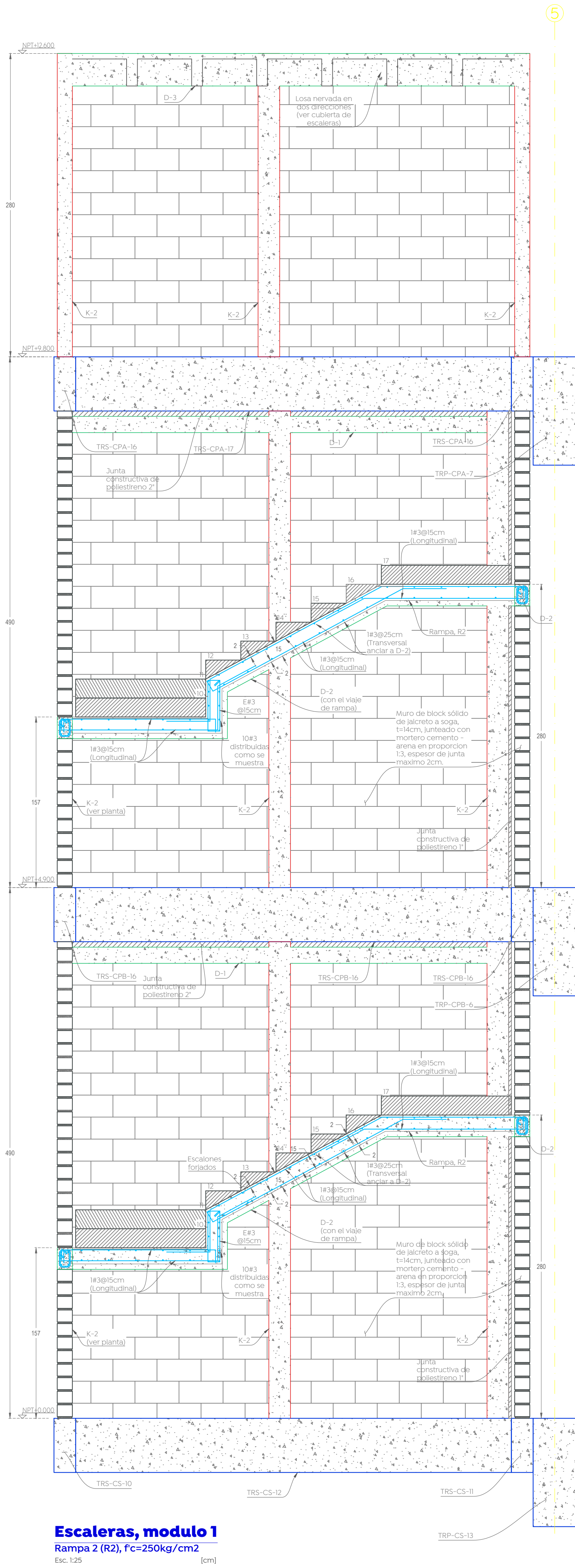
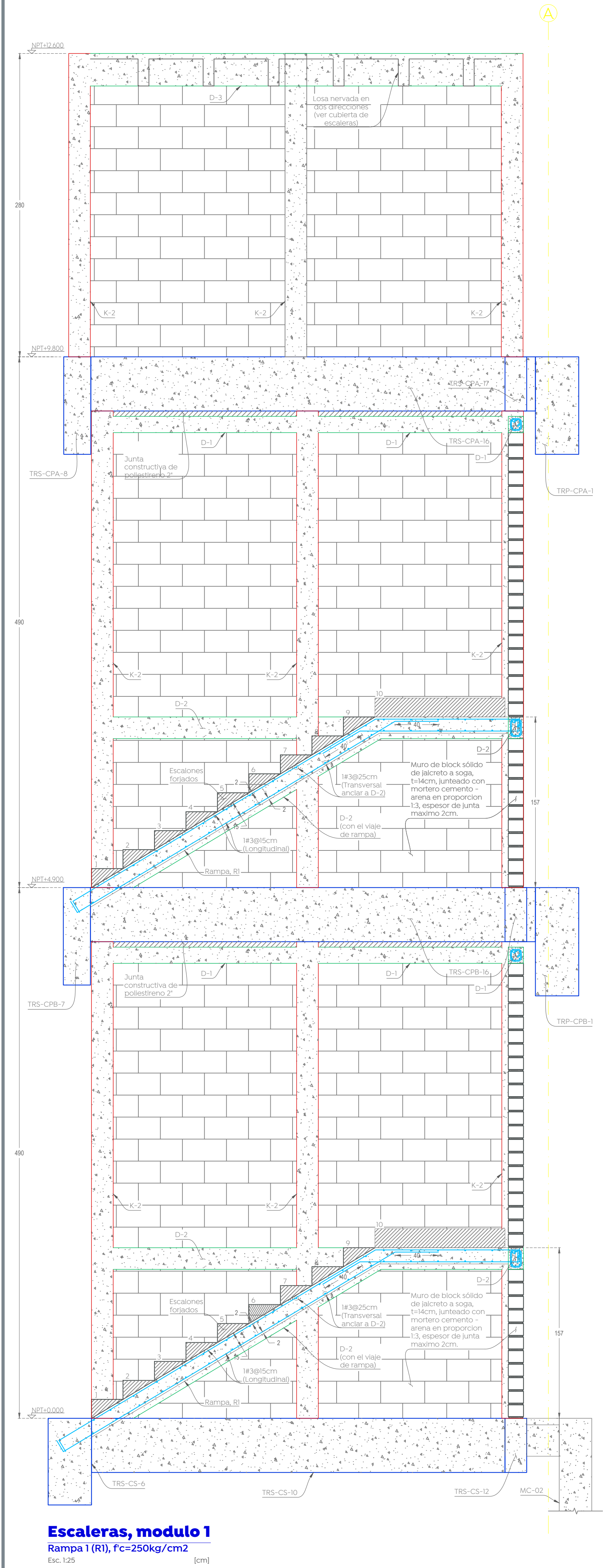
Clave:

Número:

Revisión:

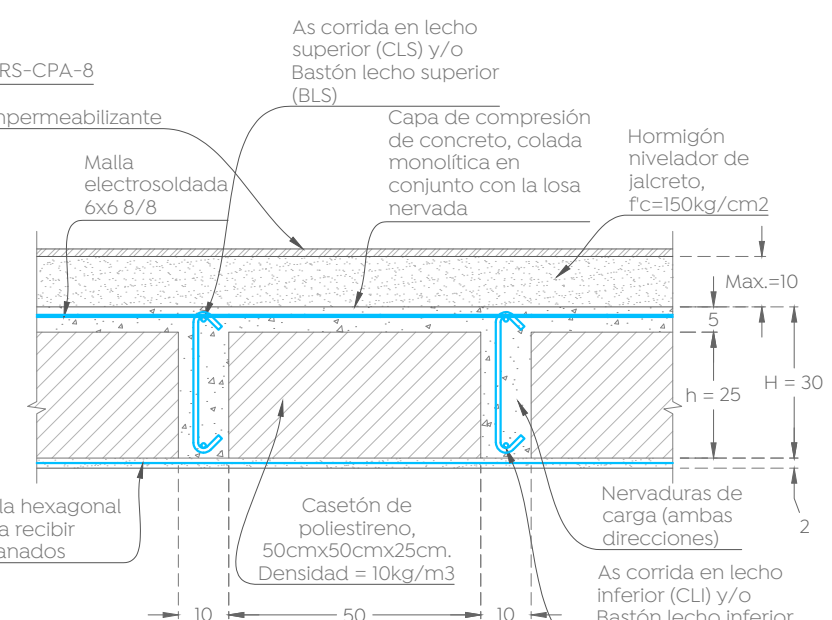
00

Es- 20



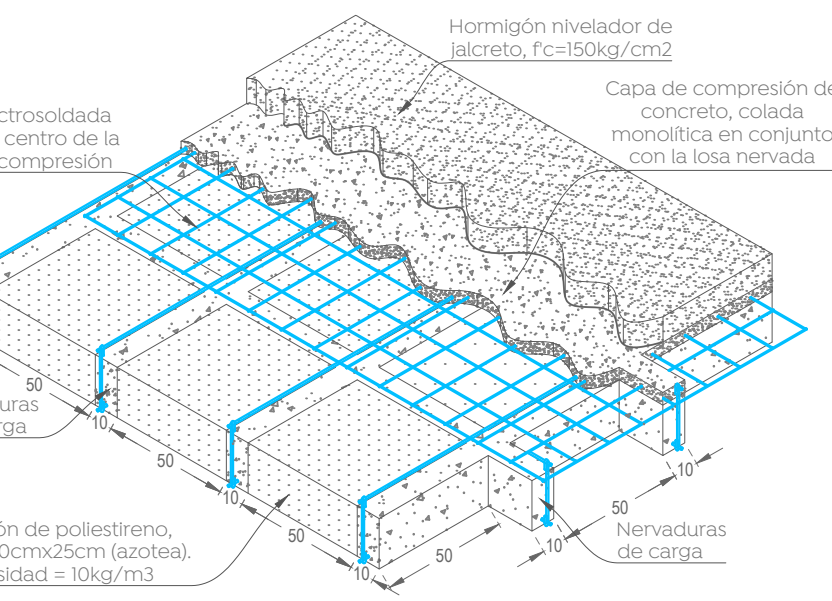
Cubierta de escaleras

Modulo 1, NPT+12.60, f'c=250 kg/cm²
Esc. 1:50 [cm]



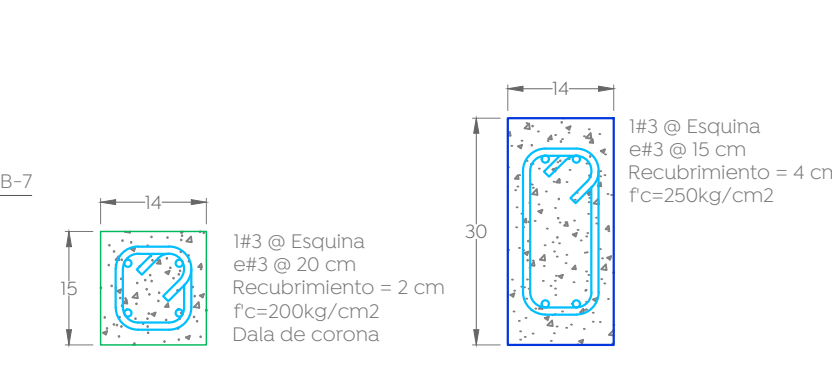
Sección tipo de losa nervada

Cubierta de escaleras, modulo 1, NPT+12.60
Esc. 1:15 [cm]



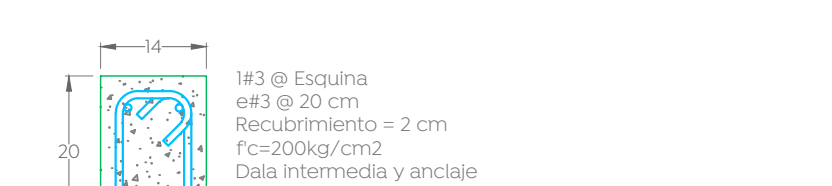
Isométrico de losa nervada

Cubierta de escaleras, modulo 1, NPT+12.60
Esc. 1:30 [cm]



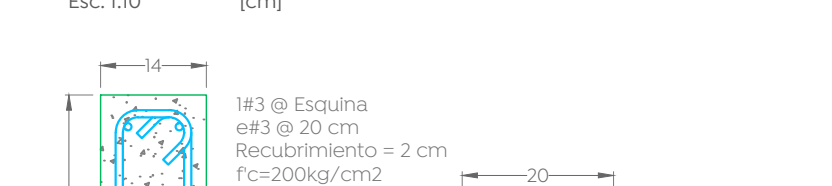
Dala, D-1

Cubo escaleras
Esc. 1:10 [cm]



Dala, D-2

Cubo Escaleras
Esc. 1:10 [cm]



Dala, D-3

Cubo escaleras
Esc. 1:10 [cm]

Castillo, K-2

Cubo escaleras
Esc. 1:10 [cm]

Cludad de las
niñas niños

Obras Públicas
e Infraestructura
Gestión Integral de la Ciudad

Macrolocalización:

Microlocalización:

Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.

Recubrimientos libres:

Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	f'c = 250 kg/cm ²
Concreto en dalas y castillos	f'c = 200 kg/cm ²
Modulo de elasticidad del concreto	Ec = 11,000 yfrc
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	fy = 4,200 kg/cm ²
Perfiles PTR A500 gr.40	fy = 3,500 kg/cm ²
Placa A-36	fy = 250 kg/cm ²
Tabique de barro recoicido	f'm = 15 kg/cm ²
Modulo de elasticidad mampostería	Em = 9,000 kg/cm ²

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	460 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100 kg/m ²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.36
Coeficiente sísmico	Q = 2
Factor de comportamiento sísmico	NA
Factor de importancia estructural	NA
Factor por irregularidad horizontal	NA
Capacidad de carga admisible del terreno	qa = 6 ton/m ²
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	Df = 1.20 m

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004" h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.

Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalado y colado de niveles superiores.

** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo				
Varilla	diámetro (cm)	Gancho	f'c (kgf/cm ²)	90° o 180°
# 3	6	Longitud	200	250 a 350
# 4	8	Longitud	20	25
# 5	10	Longitud	35	35
# 6	12	Longitud	45	40
# 8	15	Longitud	60	50
# 10	20	Longitud	70	65
# 12	25	Longitud	85	75

Nombre del proyecto:

Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Cubo de escaleras; modulo 1, alzados estructurales, y detalles constructivos

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Fecha:

Agosto 2023

Escala:

Indicada

Acotaciones:

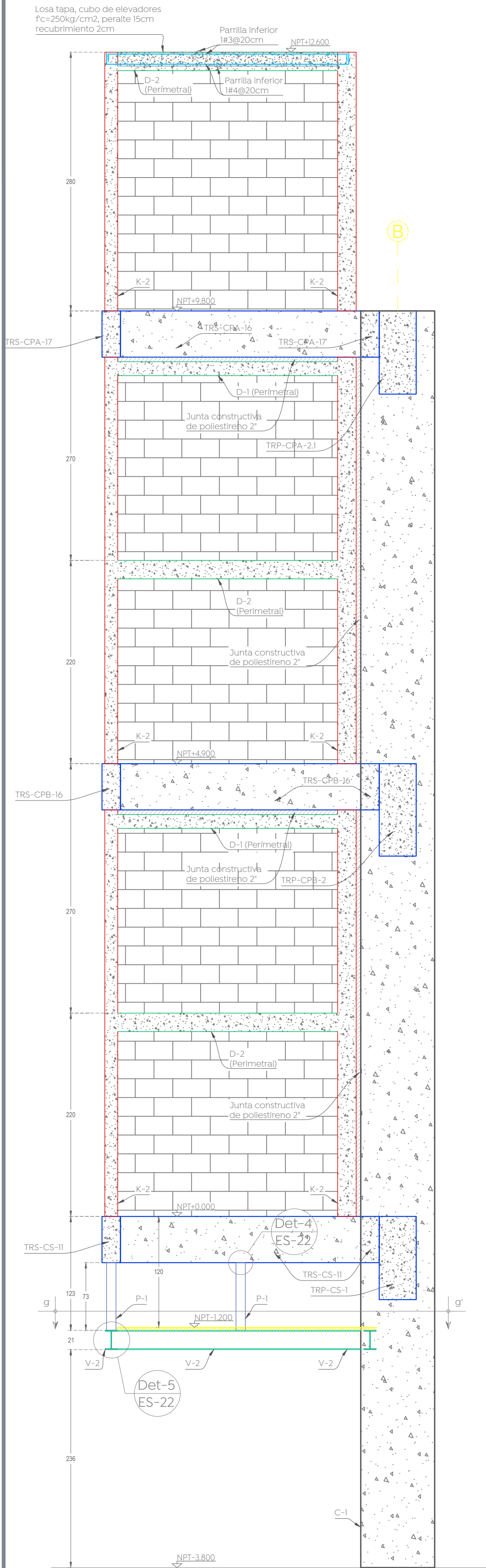
Metros

Revisión:

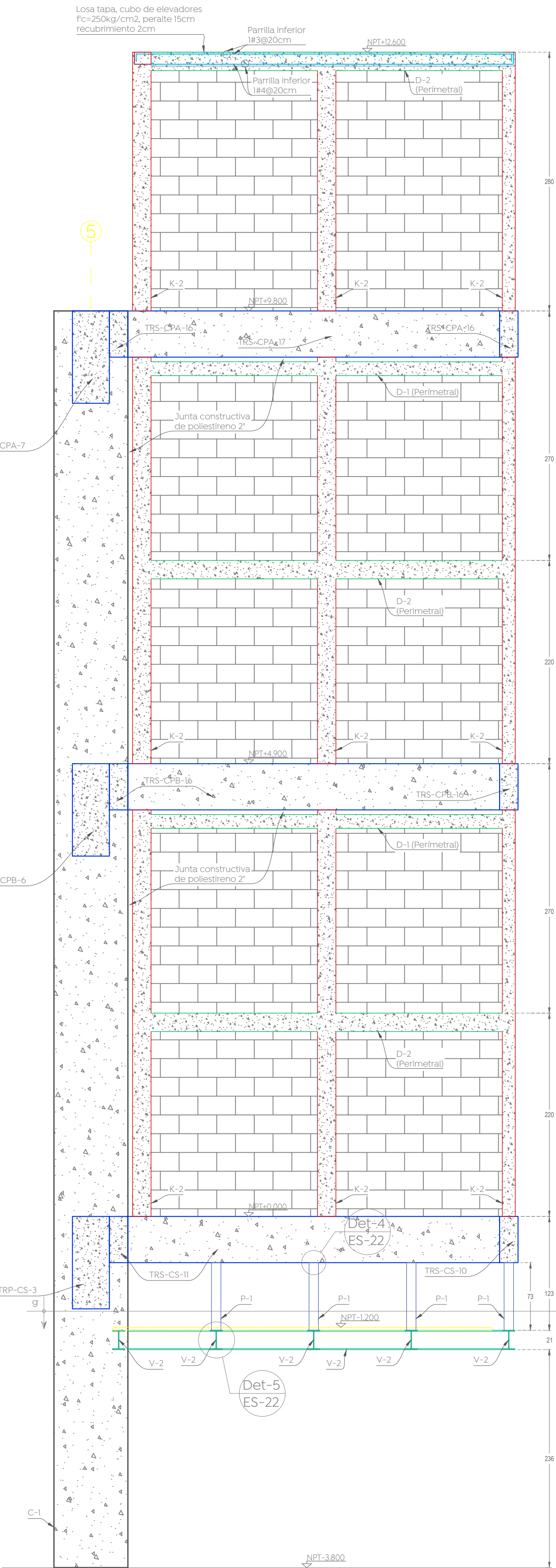
00

Clave:

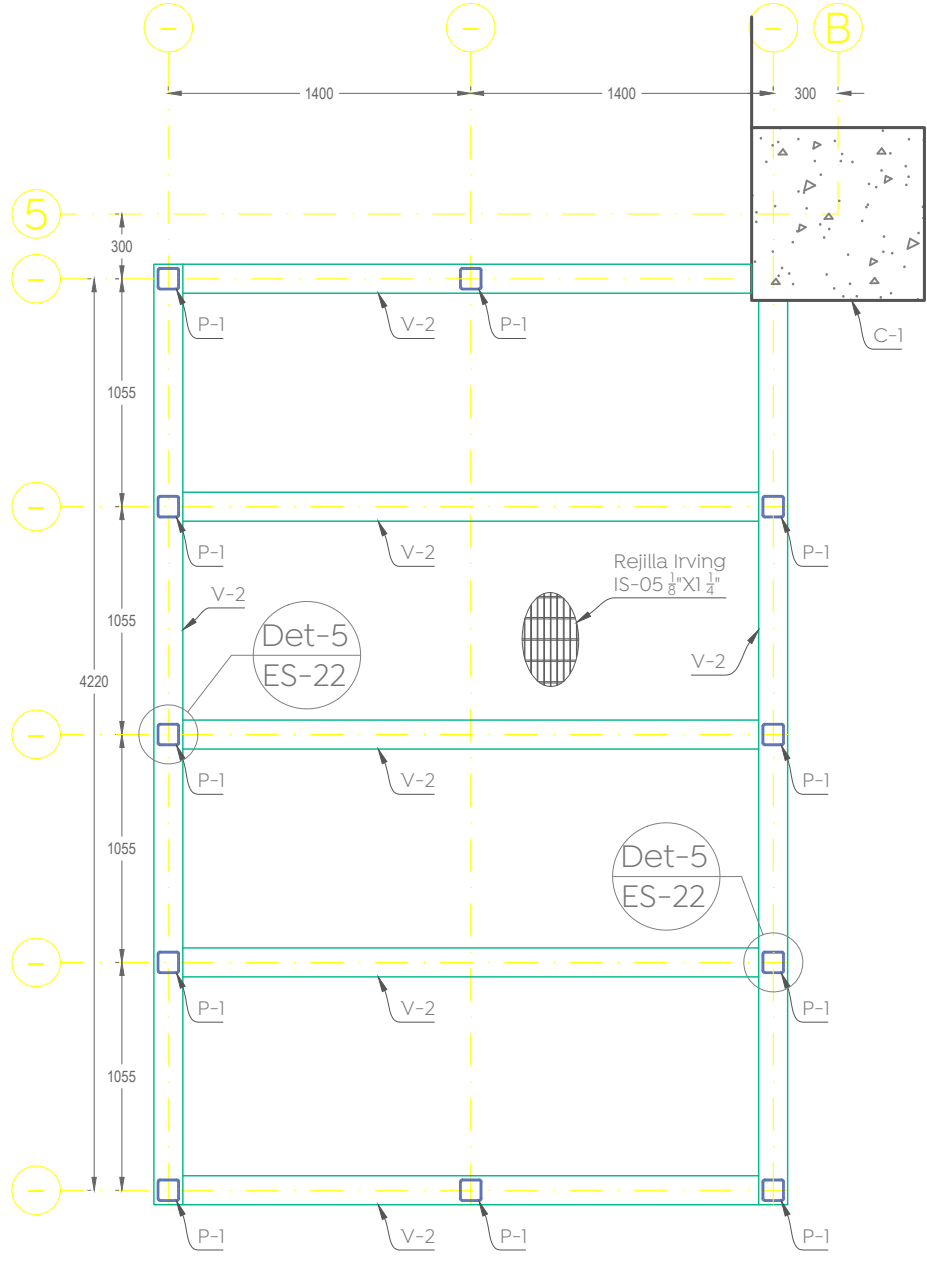
Es- 21



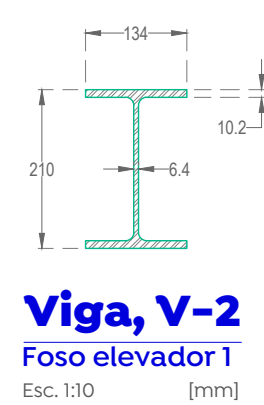
Cubo de Elevador 1
Alzado estructural, paralelo al eje 5
Esc. 1:35 [cm]



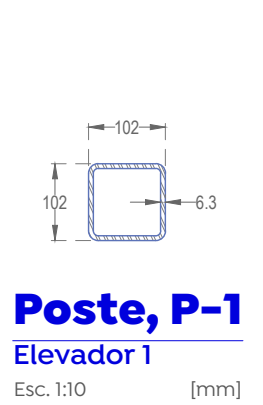
Cubo de Elevador 1
Alzado estructural, paralelo al eje B
Esc. 1:35 [cm]



Planta estructural de foso
Sección 4-4'
Esc. 1:35 [mm]



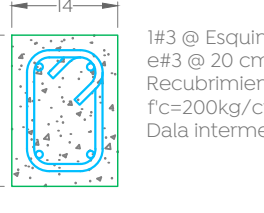
Viga, V-2
Foso elevador 1
Esc. 1:10 [mm]



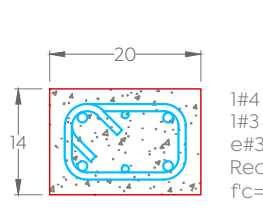
Poste, P-1
Elevador 1
Esc. 1:10 [mm]



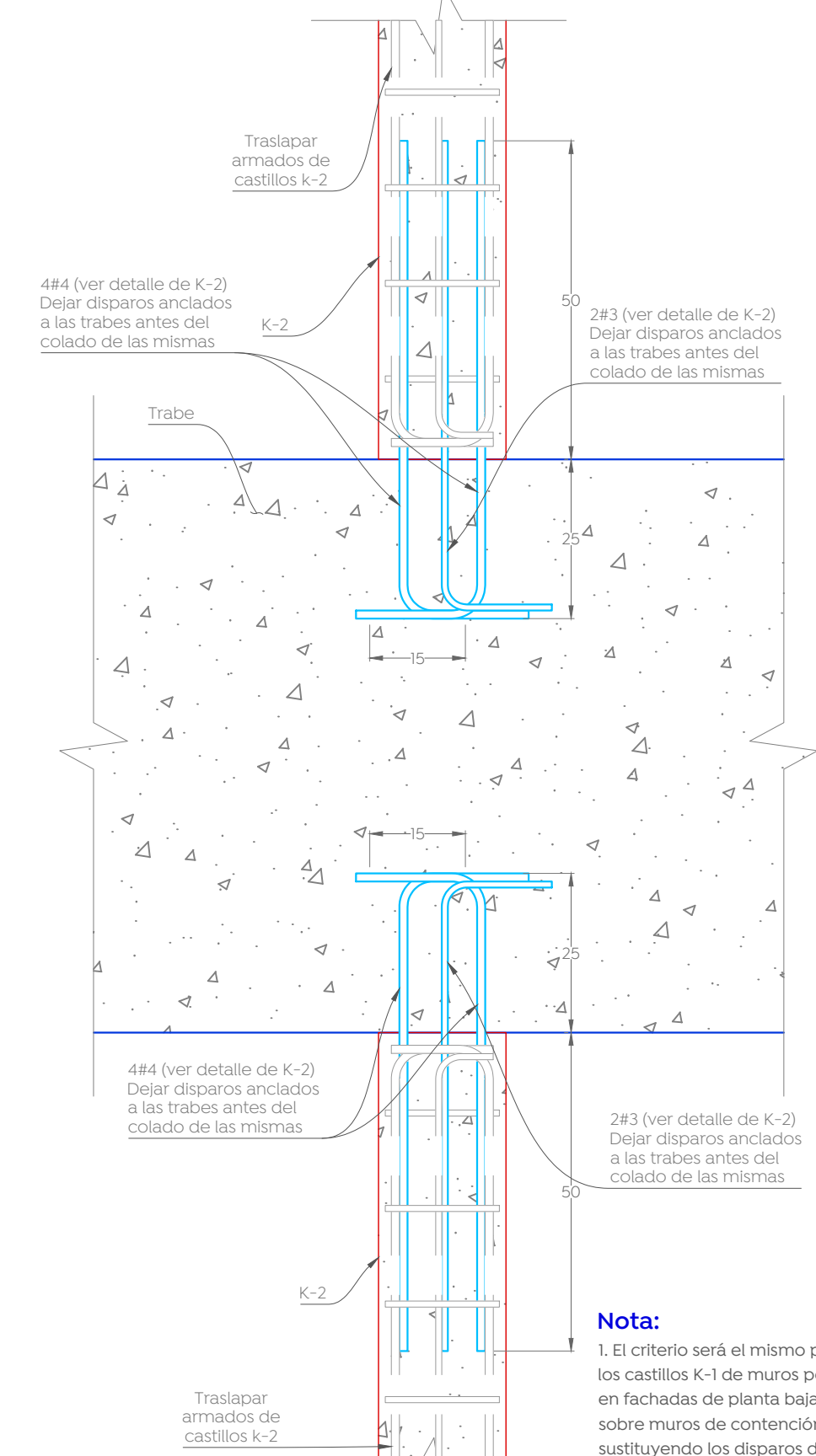
Dala, D-1
Cubo elevador
Esc. 1:10 [cm]



Dala, D-2
Cubo Elevador
Esc. 1:10 [cm]



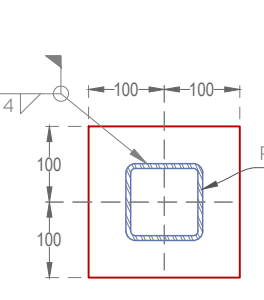
Castillo, K-2
Cubo elevador
Esc. 1:10 [cm]



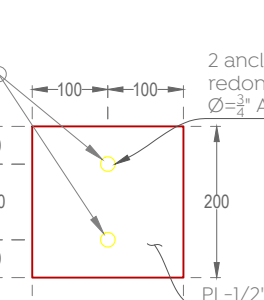
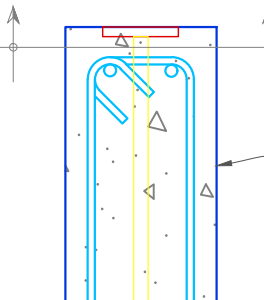
Nota:

1. El criterio será el mismo para anclar los castillos K-1 de muros perimetrales en fachadas de planta baja, planta alta sobre muros de contención, sustituyendo los diámetros del #4 por diámetros del #3

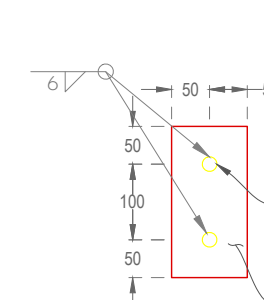
Detalle tipo de anclajes de castillo a trabes
Cubos de escaleras, elevadores y fachadas
Esc. 1:10 [cm]



Sección f-f'
P-1 a placa inferior
Esc. 1:10 [mm]

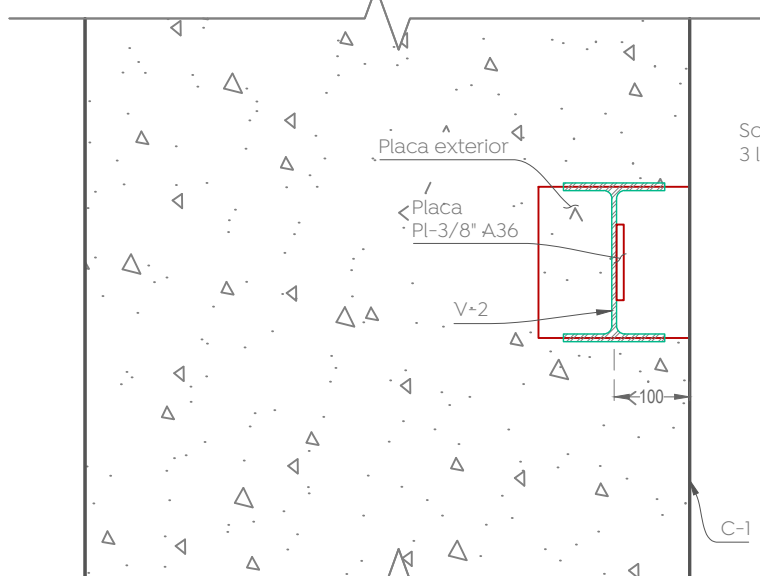


Sección d-d'
Placa inferior
Esc. 1:10 [mm]



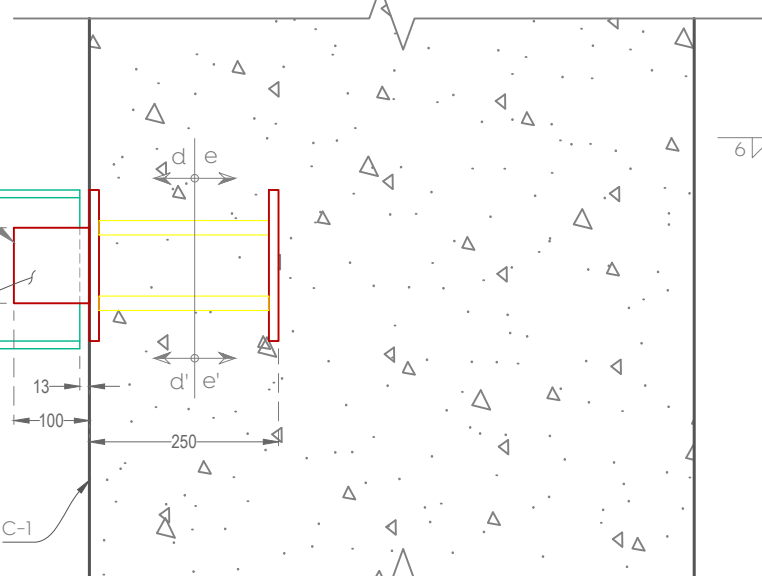
Sección e-e'
Placa superior
Esc. 1:10 [mm]

DET-5, Conexión de V-2 y P-1 a V-1
Foso de elevador 1
Esc. 1:10 [mm]

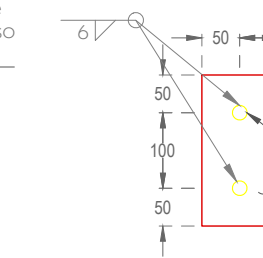


Sección h-h'
Foso de elevador 1
Esc. 1:10 [mm]

DET-6, Conexión de P-1 a trabe
Foso de elevador 1
Esc. 1:10 [mm]

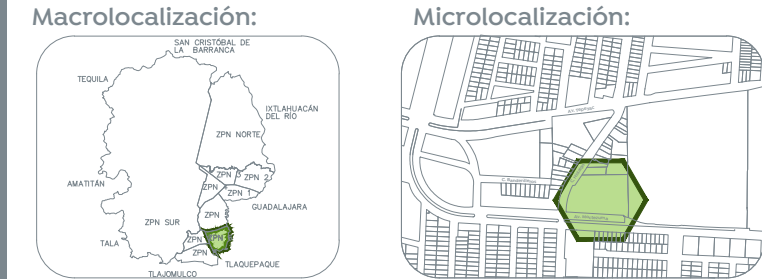


Sección d-d'
Placa exterior
Esc. 1:10 [mm]



Sección e-e'
Placa interior
Esc. 1:10 [mm]

DET-7, Conexión de V-2 a C-1
Foso de elevador 1
Esc. 1:10 [mm]



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El Instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:	
Zapatas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dalas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:	
Concreto estructural	$f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$
Concreto en dalas y castillos	$f_c = 200 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad del concreto	$E_c = 11,000 \text{ yfc}$
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	$f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
Pertales PTR A500 gr.40	$f_y = 2,500 \text{ kg/cm}^2$
Placa A36	$f_m = 15 \text{ kg/cm}^2$
Tabique de barro recocido	$E_m = 9,000 \text{ kg/cm}^2$
Modulo de elasticidad mampostería	

Cargas:	
Sobre cargas muertas (ver memoria)	460 kg/m2
Cargas vivas (ver memoria)	100 kg/m2

Parámetros de análisis:	
Sub-grupo de estructuras, hospitales	$C = 0.36$
Coefficiente sísmico	$Q = 2$
Factor de comportamiento sísmico	NA
Factor de importancia estructural	NA
Factor por irregularidad horizontal	NA
Capacidad de carga admisible del terreno	$q_a = 6 \text{ ton/m}^2$
Profundidad de desplante (bajo el sótano)	$D_f = 1.20 \text{ m}$

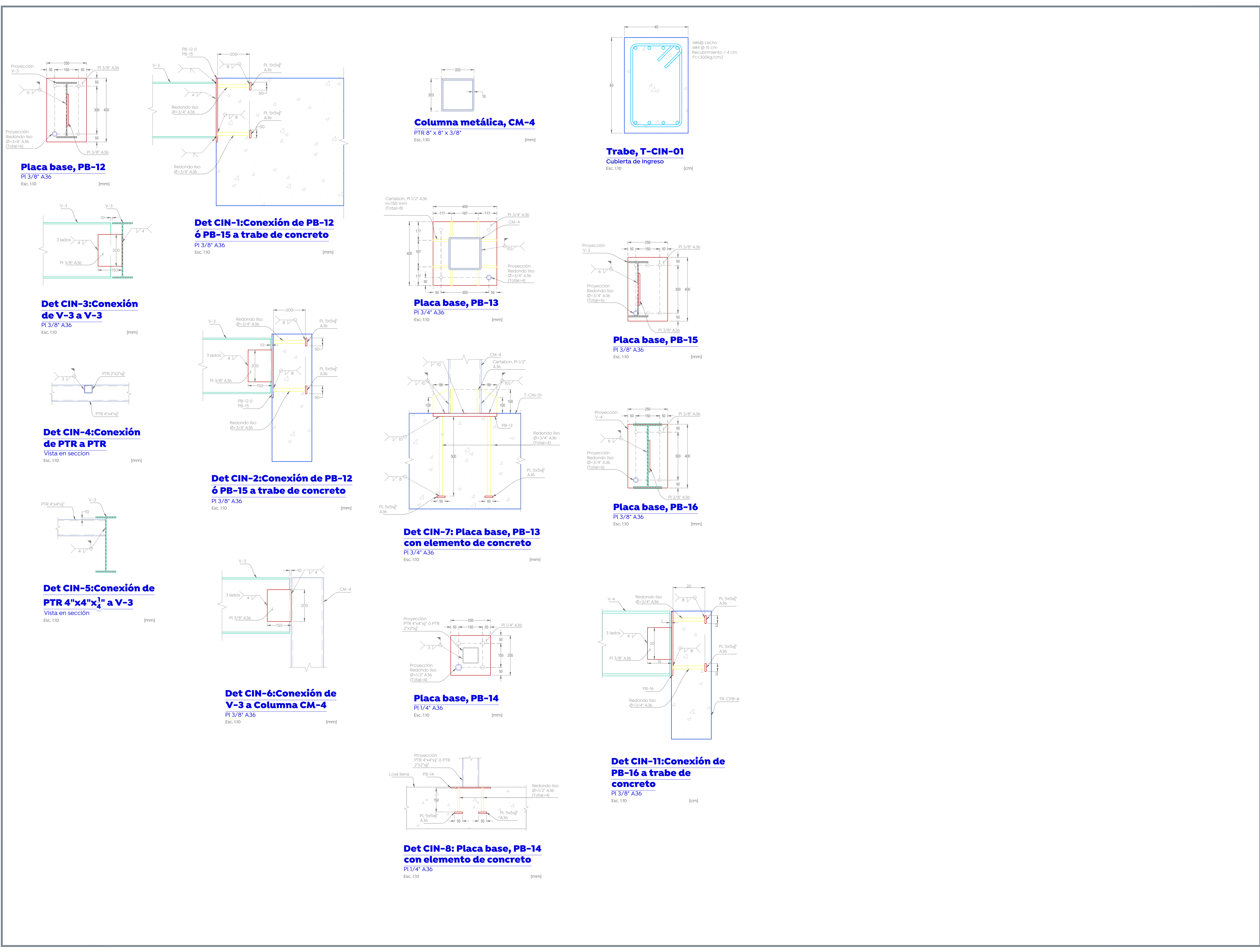
Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004", pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**
Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores.

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de gancho y dobles de refuerzo				
Varilla	Diámetro dobléz [cm]	Gancho [kgf/cm²]	90° o 180°	
# 3	6	200	250 a 350	400 a 450
# 4	8	200	250 a 350	400 a 450
# 5	10	200	250 a 350	400 a 450
# 6	12	200	250 a 350	400 a 450
# 8	16	200	250 a 350	400 a 450
# 10	20	200	250 a 350	400 a 450
# 12	25	200	250 a 350	400 a 450
# 14	32	200	250 a 350	400 a 450
# 16	40	200	250 a 350	400 a 450
# 18	50	200	250 a 350	400 a 450
# 20	63	200	250 a 350	400 a 450
# 22	76	200	250 a 350	400 a 450
# 24	95	200	250 a 350	400 a 450
# 26	113	200	250 a 350	400 a 450
# 28	140	200	250 a 350	400 a 450
# 30	165	200	250 a 350	400 a 450
# 32	190	200	250 a 350	400 a 450
# 34	215	200	250 a 350	400 a 450
# 36	240	200	250 a 350	400 a 450
# 38	265	200	250 a 350	400 a 450
# 40	290	200	250 a 350	400 a 450
# 42	315	200	250 a 350	400 a 450
# 44	340	200	250 a 350	400 a 450
# 46	365	200	250 a 350	400 a 450
# 48	390	200	250 a 350	400 a 450
# 50	415	200	250 a 350	400 a 450
# 52	440	200	250 a 350	400 a 450
# 54	465	200	250 a 350	400 a 450
# 56	490	200	250 a 350	400 a 450
# 58	515	200	250 a 350	400 a 450
# 60	540	200	250 a 350	400 a 450
# 62	565	200	250 a 350	400 a 450
# 64	590	200	250 a 350	400 a 450
# 66	615	200	250 a 350	400 a 450
# 68	640	200	250 a 350	400 a 450
# 70	665	200	250 a 350	400 a 450
# 72	690	200	250 a 350	400 a 450
# 74	715	200	250 a 350	400 a 450
# 76	740	200	250 a 350	400 a 450
# 78	765	200	250 a 350	400 a 450
# 80	790	200	250 a 350	400 a 450
# 82	815	200	250 a 350	400 a 450
# 84	840	200	250 a 350	400 a 450
# 86	865	200	250 a 350	400 a 450
# 88	890	200	250 a 350	400 a 450
# 90	915	200	250 a 350	400 a 450
# 92	940	200	250 a 350	400 a 450
# 94	965	200	250 a 350	400 a 450
# 96	990	200	250 a 350	400 a 450
# 98	1015	200	250 a 350	400 a 450
# 100	1040	200	250 a 350	400 a 450
# 102	1065	200	250 a 350	400 a 450
# 104	1090	200	250 a 350	400 a 450
# 106	1115	200	250 a 350	400 a 450
# 108	1140	200	250 a 350	400 a 450
# 110	1165	200	250 a 350	400 a 450
# 112	1190	200	250 a 350	400 a 450
# 114	1215	200	250 a 350	400 a 450
# 116	1240	200	250 a 350	400 a 450
# 118	1265	200	250 a 350	400 a 450
# 120	1290	200	250 a 350	400 a 450
# 122	1315	200	250 a 350	400 a 450
# 124	1340	200	250 a 350	400 a 450
# 126	1365	200	250 a 350	400 a 450
# 128	1390	200	250 a 350	400 a 450
# 130	1415	200	250 a 350	400 a 450
# 132	1440	200	250 a 350	400 a 450
# 134	1465	200	250 a 350	400 a 450
# 136	1490	200	250 a 350	400 a 450
# 138	1515	200	250 a 350	400 a 450
# 140	1540	200	250 a 350	400 a 450
# 142	1565	200	250 a 350	400 a 450
# 144	1590	200	250 a 350	400 a 450
# 146	1615	200	250 a 350	400 a 450
# 148	1640	200	250 a 350	400 a 450
# 150	1665	200	250 a 350	400 a 450
# 152	1690	200	250 a 350	400 a 450
# 154	1715	200	250 a 350	400 a 450
# 156	1740	200	250 a 350	400 a 450
# 158	1765	200	250 a 350	400 a 450
# 160	1790	200	250 a 350	400 a 450
# 162	1815	200	250 a 350	400 a 450
# 164	1840	200	250 a 350	400 a 450
# 166	1865	200	250 a 350	400 a 450
# 168	1890	200	250 a 350	400 a 450
# 170	1915	200	250 a 350	400 a 450
# 172	1940	200	250 a 350	400 a 450
# 174	1965	200	250 a 350	400 a 450
# 176	1990	200	250 a 350	400 a 450
# 178	2015	200	250 a 350	400 a 450
# 180	2040	200	250 a 350	400 a 450
# 182	2065	200	250 a 350	400 a 450
# 184	2090	200	250 a 350	400 a 450
# 186	2115	200	250 a 350	400 a 450
# 188	2140	200	250 a 350	400 a 450
# 190	2165	200	250 a 350	400 a 450
# 192	2190	200	250 a 350	400 a 450
# 194	2215	200	250 a 350	400 a 450
# 196	2240	200	250 a 350	400 a 450
# 198	2265	200	250 a 350	400 a 450
# 200	2290	200	250 a 350	400 a 450
# 202	2315	200	250 a 350	400 a 450
# 204	2340	200	250 a 350	400 a 450
# 206	2365	200	250 a 350	4





Gobierno de
Zapopan



Obras Públicas
e Infraestructura
Gestión Integral de la Ciudad



Ciudad de las
niñas niños



Obras Públicas
e Infraestructura
Gestión Integral de la Ciudad

Macrolocalización:



Microlocalización:



Reglamentos y Códigos de diseño:

- Reglamento de construcción de Zapopan y sus NTC.
- El instituto americano del concreto, ACI 318-19
- Instituto americano de la construcción de acero AISC360-16.

***El constructor deberá seguir, todas las especificaciones y tolerancias constructivas descritas en el ACI318-19 así como de las normas técnicas complementarias del reglamento de construcción de Zapopan y CDMX2020, y, garantizar la calidad de ejecución, proceso constructivos y materiales que dichos reglamentos y manuales especifican.**

Recubrimientos libres:

Zapatillas coladas sobre plantilla	5.0 cm
Dados (columnas en cimentación)	5.0 cm
Muros de contención	5.0 cm
Contra-trabes	5.0 cm
Dallas y castillos	2.0 cm
Nervaduras	2.0 cm
Muros de concreto (sin contacto con terreno)	2.0 cm
Columnas	4.0 cm
Trabes, cerramientos y vigas de acople	4.0 cm

Materiales:

Concreto estructural	f'c = 250 kg/cm ²
Concreto en dallas y castillos	f'c = 200 kg/cm ²
Modulo de elasticidad del concreto	Ec = 11,000 v'f'c
Acero de refuerzo (varilla corrugada)	fy = 4,200 kg/cm ²
Pertales PTR A500 gr.40	fy = 2,550 kg/cm ²
Placa A36	fy = 2,550 kg/cm ²
Tabique de barro recocido	f'm = 15 kg/cm ²
Modulo de elasticidad mampostería	Em = 9,000 kg/cm ²

Cargas:

Sobre cargas muertas (ver memoria)	460 kg/m ²
Cargas vivas (ver memoria)	100 kg/m ²

Parámetros de análisis:

Sub-grupo de estructuras, hospitales	C = 0.36
Coefficiente sísmico	Q = 2
Factor de comportamiento sísmico	NA
Factor de importancia estructural	NA
Factor por irregularidad horizontal	qa = 6 ton/m ²
Capacidad de carga admisible del terreno	DT = 1.20 m
Profundidad de desplante (bajo el estano)	

Tolerancias en muros de tabique:

- Alineamiento vertical o desplome: 0.004*h, pero no mayor a 1.5 cm. h = altura libre de piso a techo.
- Alineamiento lateral o trazo del eje: 2 cm.
- Espesor de la junta: 2.5cm +/- 0.5 cm.

*** El apuntalamiento se podrá retirar cuando el concreto haya alcanzado su resistencia a la compresión, prever la toma de muestras del concreto.**

*** Se deberá conservar el apuntalamiento de losas y trabes de niveles inferiores para el cimbrado, apuntalamiento y colado de niveles superiores.**

**** Cotas, niveles, ejes y distribución de espacios, se deberán corroborar con la arquitectura, en caso de discrepancias considerables, se deberá dar aviso al diseñador estructural para su revisión, siempre registrá la arquitectura en cuanto a lo antes descrito.**

Tabla de ganchos y dobles de refuerzo						
Varilla	Diametro doblez (cm)	Gancho 90° o 180°	90° o 180°			
			f'c [kgf/cm ²]	200	250 a 350	400 a 450
# 3	6	Longitud de anclaje (cm)	20	20	15	15
# 4	8		30	25	20	20
# 5	10		35	35	25	25
# 6	12		45	40	30	30
# 8	15		60	50	40	35
# 10	20		70	60	50	45
# 12	25	85	75	60	55	

Gancho a 90°		Gancho a 180°	
Long. anclaje	Sección crítica	Long. anclaje	Sección crítica
12 db	db	db	4 db
			> 6 cm.

Gancho en estribos		
Varilla	a [cm]	c [cm]
# 3	4	10
# 4	5	11
# 5	7	14

Gancho a 135°	
a	b

Nombre del proyecto:
Construcción de la Cruz Verde (Hospitalito Sur) y obras complementarias, etapa 01, ubicada en la confluencia de la Av. Moctezuma y calle Hidalgo, colonia Hacienda del Tepeyac, Municipio de Zapopan, Jalisco.

Contenido del plano:

Detalles de conexiones metálicas

No. Contrato:

DOPI-MUN-CUSMAX-IM-LP-117-2023

Director de Obras Públicas e Infraestructura:

Ing. Ismael Jáuregui Castañeda

Jefe de la Unidad de Estudios y Proyectos:

Arq. Edwin Aguiar Escatel

Jefe de área:	Responsable del proyecto:
Ing. Adhad Yigael Gurrola Soto	Ing. Salvador Hernández Pacheco

Ubicación:
Avenida Moctezuma esquina Calle Hidalgo, Col. Hacienda del Tepeyac, Zapopan, Jalisco

Norte:	Fecha:	Agosto 2023
	Escala:	Indicada
	Acotaciones:	Metros
	Revisión:	00
	Clave:	Número:
		Es- 24