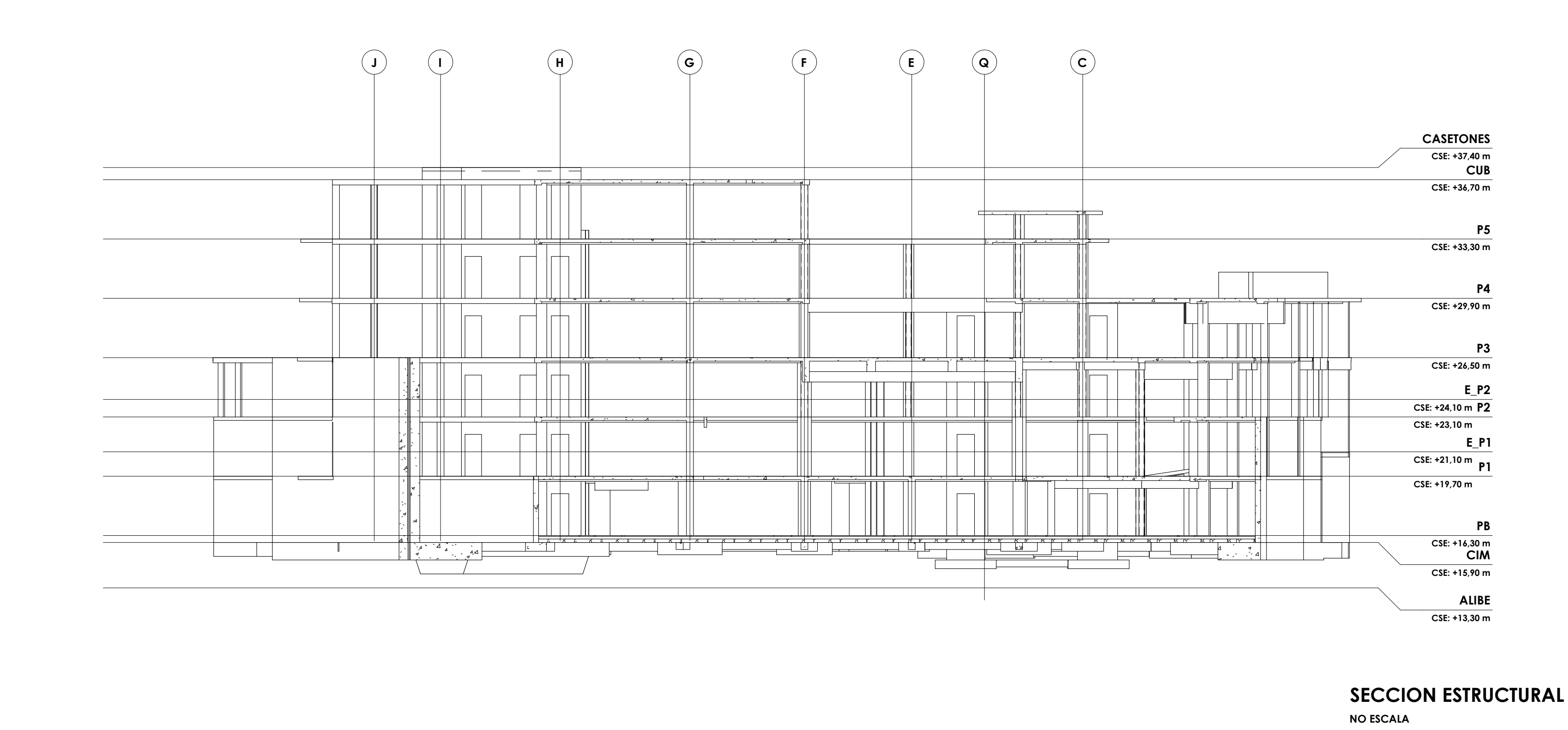




SECCION ESTRUCTURAL
NO ESCALA

NOTAS GENERALES

- 1.- LAS SIGUIENTES NOTAS APLICAN A TODOS LOS DETALLES Y PLANOS REFERENTES A LA ESTRUCTURA DE ESTE PROYECTO.
- 2.- EL CONTRATISTA GENERAL SERÁ RESPONSABLE DE COORDINAR TODOS LOS REQUISITOS EN LOS DIBUJOS Y ESPECIFICACIONES DE LAS DISTINTAS DISCIPLINAS PROFESIONALES QUE PARTICIPARON EN EL DISEÑO DE ESTE PROYECTO.
- 3.- LOS TRABAJOS NO INDICADOS ESPECÍFICAMENTE EN UNA PARTE DE LOS PLANOS, PERO QUE RAZONABLEMENTE PODERIAN IMPLÍCITAMENTE SER SIMILARES A LOS INDICADOS EN LOS LUGARES CORRESPONDIENTES, DEBERÁN SER REPETIDOS.
- 4.- EL CONTRATISTA GENERAL DEBERÁ VERIFICAR TODAS LAS DIMENSIONES Y CONDICIONES PARTICULARES DE SU TRABAJO Y COORDINARLAS CON LOS PLANOS ARQUITECTÓNICOS Y DE OTROS CONSULTORES, PLANOS DE TALLER Y CON LAS CONDICIONES PARTICULARES DEL CAMPO.
- 5.- LA SEGURIDAD DURANTE LA CONSTRUCCIÓN Y LOS PROCEDIMIENTOS DE CONSTRUCCIÓN SON RESPONSABILIDAD DEL CONTRATISTA.
- 6.- LAS DIMENSIONES RIGEN AL DIBUJO.
- 7.- DIMENSIONES Y NIVELES EN METROS EXCEPTO LO INDICADO.
- 8.- VERIFICAR DIMENSIONES Y NIVELES CON EL PROYECTO ARQUITECTÓNICO Y LAS GUÍAS MECÁNICAS DE LOS EQUIPOS QUE SERÁN INSTALADOS.
- 9.- LA CALIDAD DE LOS MATERIALES NO PODRÁ CAMBIARSE SIN AUTORIZACIÓN POR ESCRITO DEL INGENIERO ESTRUCTURAL.

REGLAMENTOS Y REFERENCIAS

- 1.- REGLAMENTO PARA LAS CONSTRUCCIONES DE CONCRETO ESTRUCTURAL Y COMENTARIOS (ACI318-05) DEL INSTITUTO AMERICANO DEL CONCRETO.
- 2.- MANUAL DE DISEÑO POR FACTORES DE CARGA Y RESISTENCIA (AISC-99 LRFD) DEL INSTITUTO AMERICANO DE LA CONSTRUCCIÓN EN ACERO.
- 3.- SERIES DE GUÍA DE DISEÑO DEL INSTITUTO AMERICANO DE LA CONSTRUCCIÓN EN ACERO.
- 4.- MANUAL DE DISEÑO DE SOLDADURA (AWS.D1) DE LA SOCIEDAD AMERICANA DE SOLDADURA.
- 5.- REGLAMENTO PARA EL ANÁLISIS Y DISEÑO SÍSMICO DE ESTRUCTURAS (R-001).

CRITERIOS DE DISEÑO:

I CARGAS DE DISEÑO

- 1.- PESO PROPIO MATERIALES:
1.a CONCRETO ARMADO $W_c = 2.40 \text{ Ton/m}^3$
1.b ACERO $W_s = 7.85 \text{ Ton/m}^3$
- 2.- CARGA PERMANENTE (MUERTA) : 150 Kg/m^2
- 3.- CARGA PERMANENTE (MUERTA) TABIQUERIA: 100 Kg/m^2
- 4.- CARGA VIVA MÁXIMA HABITACIONES: 200 Kg/m^2
- 5.- CARGA VIVA MÁXIMA ESCALERAS: 300 Kg/m^2
- 6.- CARGA VIVA MÁXIMA CUBIERTA: 100 Kg/m^2
- 7.- CARGA DE SISMO SEGÚN R-001:
8.a - ZONA SÍSMICA II $S_s = 0.70$
 $S_p = 0.30$
8.b - GRUPO IV $U = 1.00$
8.c - SUELO CLASE C $F_v = 1.00$
 $F_a = 1.30$
8.d - ESTRUCTURA TIPO A-V $R_p = 4.50$ (REDUCCIONES ENTRANTES Y ORTOGONALIDAD $R_p = 2.52$)

PARA EL ANÁLISIS SÍSMICO SE UTILIZÓ EL ESPECTRO DE DISEÑO REPRESENTADO POR LAS SIGUIENTES FÓRMULAS:

$$S_a = 0.6 S_{D5} T / T_o + 0.4 S_{D5} \quad \text{PARA } T < T_o$$
$$S_a = S_{D5} \quad \text{PARA } T_o < T < T_s$$
$$S_a = S_{D5} / T \quad \text{PARA } T > T_s$$

DONDE:

$$S_{D5} = 2/3 F_a \times S_s$$
$$S_{D1} = 2/3 F_v \times S_1$$
$$T_s = 0.2 S_{D1} / S_{D5}$$
$$T_s = S_{D1}$$

EL COEFICIENTE DE CORTANTE BASAL SE CALCULÓ CON LA SIGUIENTE EXPRESIÓN:

$$C_b = U_{S0} / R_d > 0.03$$

TODOS LOS MODOS DE VIBRACIÓN SIGNIFICATIVOS FUERON COMBINADOS POR EL MÉTODO DE LA COMBINACIÓN CUADRÁTICA COMPLETA (CQC) CONSIDERANDO MÁS DEL 90% DE LA PARTICIPACIÓN DE LA MASA EN CADA DIRECCIÓN.

II CIMENTACIÓN

- 1.- EN EL PROYECTO DE CIMENTACIÓN SE UTILIZARON LOS REFUERZOS ADMISIBLES DE ACUERDO AL INFORME DE MECÁNICA DE SUELO DE $f_t = 3.0 \text{ Kg/cm}^2$.
- 2.- FUNDACIÓN DEL EDIFICIO MEDIANTE ZAPATAS DE CONCRETO ARMADO SOBRE ESTRATO ROCOSO.
- 3.- SE ALCANZARÁ LA COTA DE DESPLANTE FIJADA POR EL INFORME GEOTÉCNICO. EN CASO DE NO ALCANZARSE SE RELLENARÁ CON HORMIGÓN POBRE.

III CRITERIO DE COMBINACIÓN DE CARGAS

SEGÚN LO ESTABLECIDO EN LOS REGLAMENTOS Y NORMAS UTILIZADOS (VER MEMORIA)

IV CRITERIO DE DEFORMACIONES

- 1.- LAS DEFORMACIONES LATERALES RELATIVAS, DEBIDAS A CARGAS SÍSMICAS OBTENIDAS DE LOS LISTADOS DE LA COMPUTADORA, SE COMPARARON CONTRA 0.014 VECES LA ALTURA DEL ENTREPISO, DE ACUERDO AL REGLAMENTO PARA ANÁLISIS SÍSMICO DE ESTRUCTURAS (R-001).
- 2.- LAS DEFLEXIONES POR CARGA VIVA DE LOS ELEMENTOS HORIZONTALES DE PISO NO EXCEDEN EN NINGÚN CASO EL VALOR DE $L/360$ DEL CLARO, NI $L/240 + 0.50 \text{ cm}$ PARA CARGA TOTAL, CALCULADOS AL CENTRO DEL MISMO.
- 3.- LOS DESPLAZAMIENTOS LATERALES RELATIVOS SE CALCULARON COMO LA SUMA DE LOS DESPLAZAMIENTOS OBTENIDOS POR LA SUPERPOSICIÓN MODAL UTILIZANDO LOS MÉTODOS DE LA COMBINACIÓN CUADRÁTICA COMPLETA (CQC), CONSIDERANDO TODOS LOS MODOS DE VIBRACIÓN SIGNIFICATIVOS Y SE COMPARARON CON LOS VALORES PERMISIBLES SEGÚN EL R-001 MULTIPLICADOS POR $C_d = 4.0$.

ESTRUCTURA DE CONCRETO

- 1.- A NO SER QUE SE INDIQUE LO CONTRARIO, TODAS LAS VIGAS DEBEN DE SER FUNDIDAS MONOLÍTICAS CON LAS LOSAS. NO SE PERMITIRÁ EL USO DE UNA JUNTA DE CONSTRUCCION ENTRE LAS VIGAS Y LA LOSA.
- 2.- TODO EL REFUERZO POSITIVO (BAJO) DEBERÁ DE ANCLARSE AL MENOS 0.15 MT. DENTRO DE LOS APOYOS. TODO REFUERZO NEGATIVO (TOPE) DEBERÁ EMPALMARSE EN EL CENTRO DEL TRAMO. LOS LARGOS DE ANCLAJE Y EMPALME ESTÁN INDICADOS EN EL CAP IV.
- 3.- NO SE PERMITIRÁ NINGUNA OTRA JUNTA O HUECO EN LA LOSA O VIGA QUE NO ESTE INDICADO EN ESTOS PLANOS O QUE NO HAYA SIDO APROBADO POR ESCRITO DEL INGENIERO ESTRUCTURAL DE ESTE PROYECTO.
- 4.- LA MALLA ELECTROSOLDADA DEBERÁ CUMPLIR LA NORMA ASTM A185; SE DEBE COLOCAR SILLETAS O CALZAR LA MALLA ELECTROSOLDADA DE TAL FORMA, QUE AL VACIAR EL CONCRETO, SE GARANTICE SU ADECUADA POSICIÓN EN LA LOSA.
- 5.- TODO EL REFUERZO DEBE ESTAR ARMADO ADECUADAMENTE PARA QUE NO SE SALGA DE SU POSICIÓN MIENTRAS EL CONCRETO ES VACIADO, SI SE REQUIEREN VARILLAS O ESTRIBOS ADICIONALES DEBERÁN DE SER COLOCADOS POR EL CONTRATISTA PARA PROPORCIONAR SOPORTE A TODAS LAS VARILLAS.
- 6.- EL CONTRATISTA DEBE VERIFICAR LAS DIMENSIONES Y LA LOCALIZACIÓN DE TODAS LAS ABERTURAS, CAMISAS DE TUBOS, SALIENTES, ETC., SEGÚN SE REQUIERA POR OTROS INSTALADORES, ANTES DE QUE EL CONCRETO SEA VACIADO.
- 7.- EL CONTRATISTA DEBE USAR PLANTILLAS RÍGIDAS PARA LA CORRECTA COLOCACIÓN DE ANCLAS, PLACAS Y TORNILLOS.

I MATERIALES

- 1.- LOS MATERIALES A UTILIZAR DEBEN CUMPLIR TODOS LOS REQUISITOS ESPECIFICADOS EN EL CODIGO ACI 318-99, LAS NORMAS DE SOCIEDAD AMERICANA PARA PRUEBAS Y MATERIALES (ASTM).
- 2.- EL CONCRETO TENDRÁ UNA RESISTENCIA A COMPRESIÓN DE:

ELEMENTO	f'c 28 DIAS kg/cm²
COLUMNAS	420
LOSAS	350
VIGAS	350
MUROS	420
CONTENCIONES	350
ZAPATAS	350

REVENIMIENTO MÁXIMO DEL CONCRETO EN MUROS 16cm (±2cm).
REVENIMIENTO MÁXIMO DEL CONCRETO EN OTROS ELEMENTOS 14cm (±2cm)
RELACIÓN AGUA-CEMENTO MÁXIMA:

ELEMENTOS EXPUESTOS 0.50
OTROS ELEMENTOS 0.60

CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO 239 kg/m³
AGREGADO MÁXIMO DE 19mm (3/4")
SE EMPLEARÁ CONCRETO ESTRUCTURAL CLASE I, CON PESO VOLUMÉTRICO EN ESTADO FRESCO SUPERIOR A 2.2ton/m³, Y MÓDULO DE ELASTICIDAD $E_c = 14,000 \text{ (Kg/cm}^2\text{)}^{1/2}$

- 3.- ACERO DE REFUERZO $F_y = 4,200 \text{ Kg/cm}^2$ Y MÓDULO DE ELASTICIDAD $E_s = 2,039,000 \text{ Kg/cm}^2$.

II RECUBRIMIENTOS

- 1.- EL RECUBRIMIENTO DE CONCRETO QUE DEBERA DE PROTEGER LAS VARILLAS DE REFUERZO NO SERA MENOS QUE LA INDICADA A CONTINUACION:

	SIN EXPOSICIÓN	CON EXPOSICIÓN
COLUMNAS	4	7
LOSAS	2	7
VIGAS	4	7
ZAPATAS	5	7
MUROS	5	
TODOS LOS RECUBRIMIENTOS SON A PAÑO DE ESTRIBO O VARILLA EXTERIOR EN SU CASO (cm., EXCEPTO INDICADOS)		

III SEPARACIÓN DE VARILLAS

- 1.- NO SE ACEPTARÁN PAQUETES DE VARILLAS, EXCEPTO DONDE SE INDIQUE OTRA COSA.
- 2.- LA SEPARACIÓN MÍNIMA HORIZONTAL LIBRE ENTRE VARILLAS SERÁ EL MAYOR DE LOS SIGUIENTES VALORES:
EL DIÁMETRO DE LA VARILLA MÁS GRUESA.
1.5 VECES EL TAMAÑO DEL AGREGADO GRUESO.
- 3.- LA SEPARACIÓN MÍNIMA VERTICAL LIBRE ENTRE VARILLAS SERÁ EL MAYOR DE LOS SIGUIENTES VALORES:
EL DIÁMETRO DE LA VARILLA MÁS GRUESA.
2 cm.

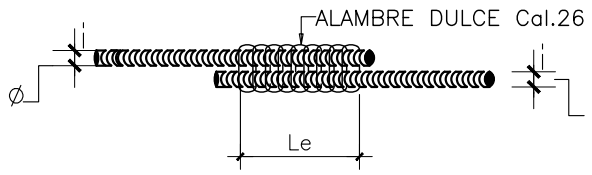
IV ANCLAJES Y EMPALME DEL REFUERZO

- 1.- LA LONGITUD DE DESARROLLO (L_d), EN LA CUAL SE CONSIDERA QUE UNA BARRA A TENSIÓN SE ANCLA DE MODO QUE DESARROLLE SU ESFUERZO DE FLUENCIA, SE ESPECIFICA EN LA TABLA DE VARILLAS.
- 2.- SI NO SE HACE OTRA INDICACIÓN, TODAS LAS VARILLAS TERMINADAS EN ESCUADRA SE ANCLARÁN EN LOS ELEMENTOS NORMALES A ELLAS.
- 3.- NO DEBEN UNIRSE MECÁNICAMENTE MÁS DEL 50% DEL REFUERZO EN UNA MISMA SECCIÓN. EL REFUERZO RESTANTE PODRÁ TRASLAPARSE EN OTRA SECCIÓN QUE DISTE COMO MÍNIMO 20 DIÁMETROS DE LA PRIMERA.
- 4.- EN VIGAS Y LOSAS LOS EMPALMES EN EL ACERO INFERIOR SE HARÁN EN LOS TERCIOS EXTREMOS, Y EL EMPALME EN ACERO SUPERIOR SE HARÁ EN EL TERCIO MEDIO.
- 5.- EN MUROS Y COLUMNAS LOS EMPALMES SE HARÁN SOLO EN LOS TERCIOS MEDIOS (ZONA CENTRAL) DE LA ALTURA DE ESTOS.
- 6.- UTILIZAR SIEMPRE ALAMBRE DULCE CALIBRE 26 PARA EMPALMES.
- 7.- PARA EL CASO DE VARILLAS $\varnothing 1"$ SE PUEDEN UTILIZAR CONECTORES MECANICO CERTIFICADOS.

VAR	DIAM mm	PESO kg/m	Le	Ldh
$\varnothing 3/8"$	10	0.557	42	16
$\varnothing 1/2"$	13	0.996	56	21
$\varnothing 3/4"$	19	2.25	84	32
$\varnothing 1"$	25	3.975	141	43

Ldh = LONGITUD DE DESARROLLO DE GANCHO ESTANDAR cm.

Le = LONGITUD DE EMPALME EN cm.



DOBLECES DEL REFUERZO

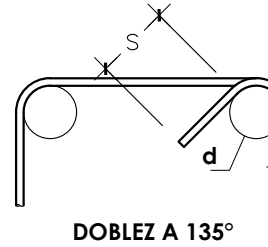
- 1.- ALGUNAS VARILLAS EN EL PLANO HAN SIDO MARCADAS CON UN GANCHO ESTANDAR EN SU EXTREMO. ESTE GANCHO SE PROVEERA DOBLANDO LAS VARILLAS EN FRIJO Y SIGUIENDO LA GEOMETRIA QUE SE DESCRIBE A CONTINUACION. NO SE PERMITIRÁ EL USO DEL CALOR PARA DOBLAR LAS VARILLAS.
- 2.- EL ANCLAJE DE ESTRIBOS SE HARÁ CON UN DOBLEZ A 135°, RESPETANDO EL RADIO INDICADO EN LA FIGURA, SEGUIDO DE UN TRAMO RECTO.
- 3.- EL ANCLAJE DEL REFUERZO PRINCIPAL SE HARÁ CON UN DOBLEZ A 180°, RESPERANDO EL RADIO INDICADO EN LA FIG. 4, SEGUIDO DE UN TRAMO RECTO.

GANCHOS EN ESTRIBOS

d=4D

S=10D

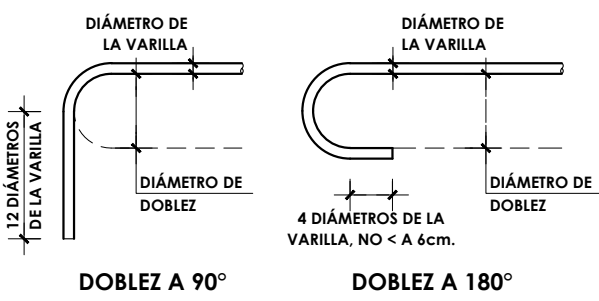
D=DIÁMETRO DEL ESTRIBO



DOBLEZ A 135°

TAMAÑO DE VARILLA	DIÁMETRO MIN. DE DOBLEZ TERMINADO*
DE $\varnothing 3/8"$ A $\varnothing 1/2"$	6 DIÁMETROS DE LA VARILLA
DEL $\varnothing 10$ AL $\varnothing 12$	8 DIÁMETROS DE LA VARILLA
DEL $\varnothing 14$ AL $\varnothing 18$	10 DIÁMETROS DE LA VARILLA

GANCHOS STANDARD PARA REFUERZO PRIMARIO.
* MEDIDO EN EL LADO INTERIOR DEL ESTRIBO.



DOBLEZ A 90°

DOBLEZ A 180°

LEYENDA:

1. A.C. = AMBAS CARAS
2. A.D. = AMBAS DIRECCIONES
3. CC = CENTRO A CENTRO
4. C.U. = CADA UNA
5. ESC = ESCALA
6. EST = ESTRIBOS
7. MAX = MAXIMO
8. MIN = MINIMO
9. NDE = NIVEL DESPLANTE ESTRUCTURA METALICA
10. NFV = NIVEL FONDO DE VIGA
11. NFZ = NIVEL FONDO DE ZAPATA
12. NPT = NIVEL DE PISO TERMINADO ARBITRARIAMENTE SELECCIONADO
13. NTC = NIVEL TOPE DE CONCRETO
14. NTN = NIVEL TERRENO NATURAL
15. P.INF = PARAMENTO INFERIOR
16. P.SUP = PARAMENTO SUPERIOR
17. PL = PLACA DE ACERO
18. S.I.C. = SALVO INDICACION CONTRARIA
19. C.E.T = COTA ESTRUCTURA TERMINADA
20. C.S.S = COTA SUPERIOR SOLERA
- 21 C.S.Z = COTA SUPERIOR CIMENTACIÓN

ESTRUCTURA METALICA

- 1.- LA FABRICACIÓN Y MONTAJE DE LAS ESTRUCTURAS DE ACERO SE REALIZARÁ DE ACUERDO A LOS LINEAMIENTOS DEL INSTITUTO AMERICANO DE LA CONSTRUCCIÓN EN ACERO (AISC), VIGENTE A LA FECHA.
- 2.- TODOS LOS DETALLES Y CONEXIONES DE LA ESTRUCTURA DE ACERO DEBEN DE CUMPLIR CON LAS RECOMENDACIONES PROVISIONALES PARA ANÁLISIS SÍSMICO DE ESTRUCTURAS Y CON LOS REQUERIMIENTOS DEL AISC, ESPECIFICACIONES PARA LAS ESTRUCTURAS DE ACERO EN EDIFICIOS, LRFD EN SU ÚLTIMA EDICIÓN.
- 3.- EL CONTRATISTA DE LA ESTRUCTURA METALICA DEBERA VERIFICAR TODAS LAS COTAS CAMPO Y ELABORAR PLANOS DE FABRICACION QUE DEBERAN SER APROBADOS POR LA SUPERVISION DEL PROYECTO ANTES DE SU FABRICACIÓN.
- 6.- ESPECIFICACIONES DE MATERIALES :
5a. PLACAS DE ACERO A36 $F_y = 2530 \text{ kg/cm}^2$
5b. PERFILES W LAMINADOS EN CALIENTE DE ACERO A36 $F_y = 2530 \text{ kg/cm}^2$
- 5c. TODAS LAS SOLDADURAS SERAN DE LA SERIE E-70xx SEGUN A.W.S.
- 6.- LOS EMPALMES DEBEN REALIZARSE ÚNICAMENTE EN LA UBICACIÓN INDICADA ESPECÍFICAMENTE EN LOS PLANOS, A MENOS DE QUE SEA APROBADO POR LA SUPERVISION DEL PROYECTO PARA HACERSE EN OTRO LUGAR.
- 7.- LOS AGUJEROS SOBREDIMENSIONADOS U OBLONGOS NO DEBEN SER UTILIZADOS PARA NINGUNA CONEXIÓN, A MENOS QUE SEA INDICADO ESPECÍFICAMENTE EN LOS PLANOS O APROBADO POR ESCRITO POR LA SUPERVISIÓN DEL PROYECTO.
- 8.- LA DESIGNACION DE LOS PERFILES CORRESPONDE A LA DEL MANUAL DEL AISC (INSTITUTO AMERICANO DE LA CONSTRUCCION EN ACERO) ULTIMA EDICION.
- 9.- ESTOS PLANOS SOLO MUESTRAN LA GEOMETRIA BASICA DE LA ESTRUCTURA, PERFILES Y CONEXIONES TÍPICAS.
- 10.- TODA LA ESTRUCTURA DEBERA SER PROTEGIDA CON PINTURA ANTICORROSIVA, SI ESTA SE DAÑA DURANTE EL TRANSPORTE Y MONTAJE TENDRA QUE RESTAURARSE INMEDIATAMENTE DESPUES DE CONCLUIDO EL MONTAJE.
- 11.- TODAS LAS SOLDADURAS INDICADAS DEBEN CUMPLIR CON LA DIMENSIÓN MÍNIMA DE SOLDADURA ESPECIFICADA POR EL MANUAL AISC DE ESTRUCTURAS DE ACERO.
- 12.- TODA SOLDADURA DEBERÁ LLEVARSE A CABO POR UN SOLDADOR CALIFICADO, DE ACUERDO CON LAS ESPECIFICACIONES DE LA SOCIEDAD AMERICANA DE SOLDADURA (AWS), ÚLTIMA EDICIÓN. TODOS LOS ELECTRODOS DE LAS SOLDADURAS DEBEN AJUSTARSE A LA NORMA AWS A51 GRADO E-70.
- 13.- TODAS LAS INPECCIONES Y ENSAYOS DE LAS SOLDADURAS SERAN REALIZADAS EN CONFORMIDAD CON LO ESTABLECIDO EN EL CODIGO DE SOLDADURA EN LA CONSTRUCCION DE EDIFICIOS DE LA AWS.
- 9.- LOS CORTES, AGUJEROS, SAQUES, ETC., QUE SEAN REQUERIDOS POR EL TRABAJO DE FABRICACIÓN Y MAQUILA, DEBEN SER MOSTRADOS EN LOS PLANOS DE TALLER Y HACERSE EN EL TALLER. NO SERÁN PERMITIDOS, EN LOS ELEMENTOS DE ACERO, CORTES O AGUJEROS HECHOS CON SOPLETE EN EL CAMPO.
- 10.- PROPORCIONAR CUALQUIER CONTRAVENTEIO PROVISIONAL O RETENIDAS DE CABLE, PARA EL SOPORTE LATERAL ESTABLE DE LA ESTRUCTURA DURANTE SU MONTAJE, HASTA QUE QUEDE COMPLETAMENTE INTEGRADA.

ÍNDICE DE PLANOS

E-0 NOTAS GENERALES

E-1 CIMENTACIÓN

E-2 CONTENCIONES

E-3 ARMADO DE COLUMNAS

E-4 ARMADO DE PANTALLAS

E-5 PLANTAS

E-6 ESCALERAS

SIMBOLOGÍA



INDICA EN EL PLANO DE ARMADO QUE EL TRAMO DEL FORJADO ENTRE LAS FLECHAS TIENE EL MISMO ARMADO



COTA DE ELEVACIÓN



LOSA MACIZA h=ESPESOR EN CM



MURO DE HORMIGÓN ARMADO



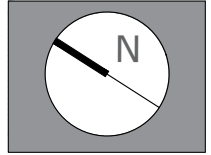
MUROS EXISTENTES



NACIMIENTO PILAR (COLUMNAS)



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-0 NOTAS GENERALES
NOTAS GENERALES**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____

Santana Silvestre & Asoc. S.R.L.
INGENIEROS

GESEDA: TOPOGRAFIA CARTOGRAFIA FOTOGRAFIA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lugar de Yago No.33 Ins. Rafael A. Sanchez PLAZA INTERCARIBE
Cm. NACI- Tel. 304-484055 Fax 304-6100 E-Mail: celsantana@gmail.com

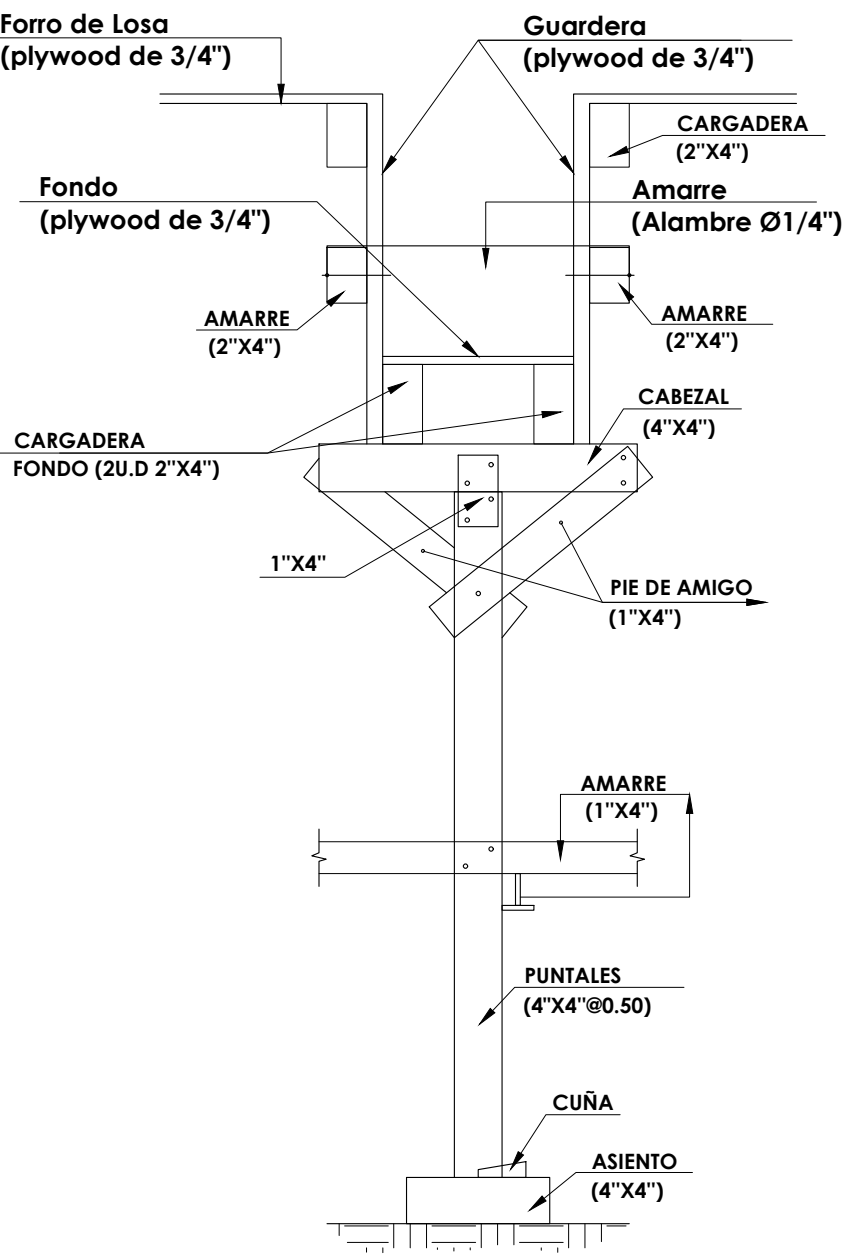
PROYECTO:
HOTEL LAS MERCEDES

PROPIETARIO:
MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.

PROPIETARIO

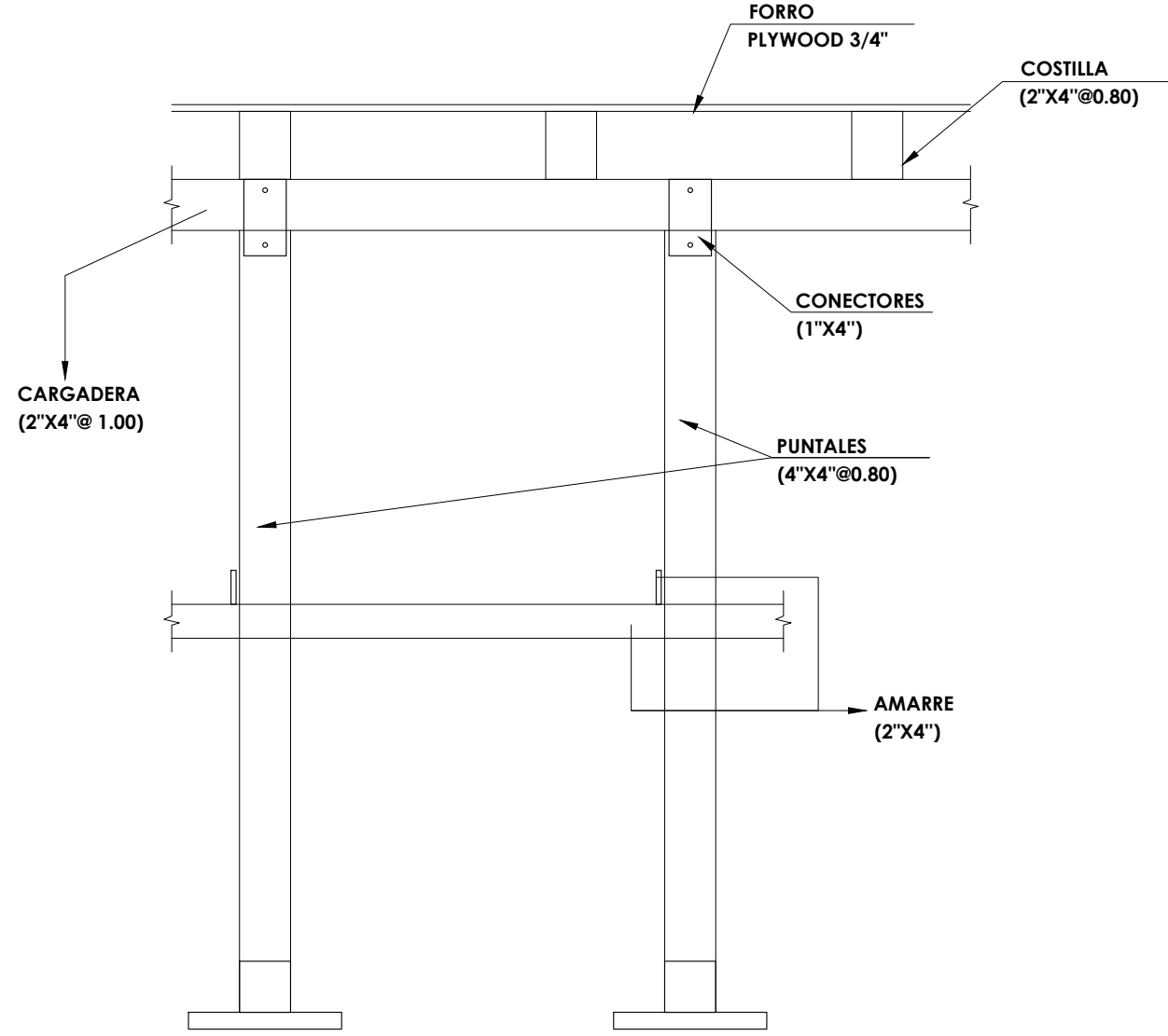
ARQUITECTO

HOJA No.



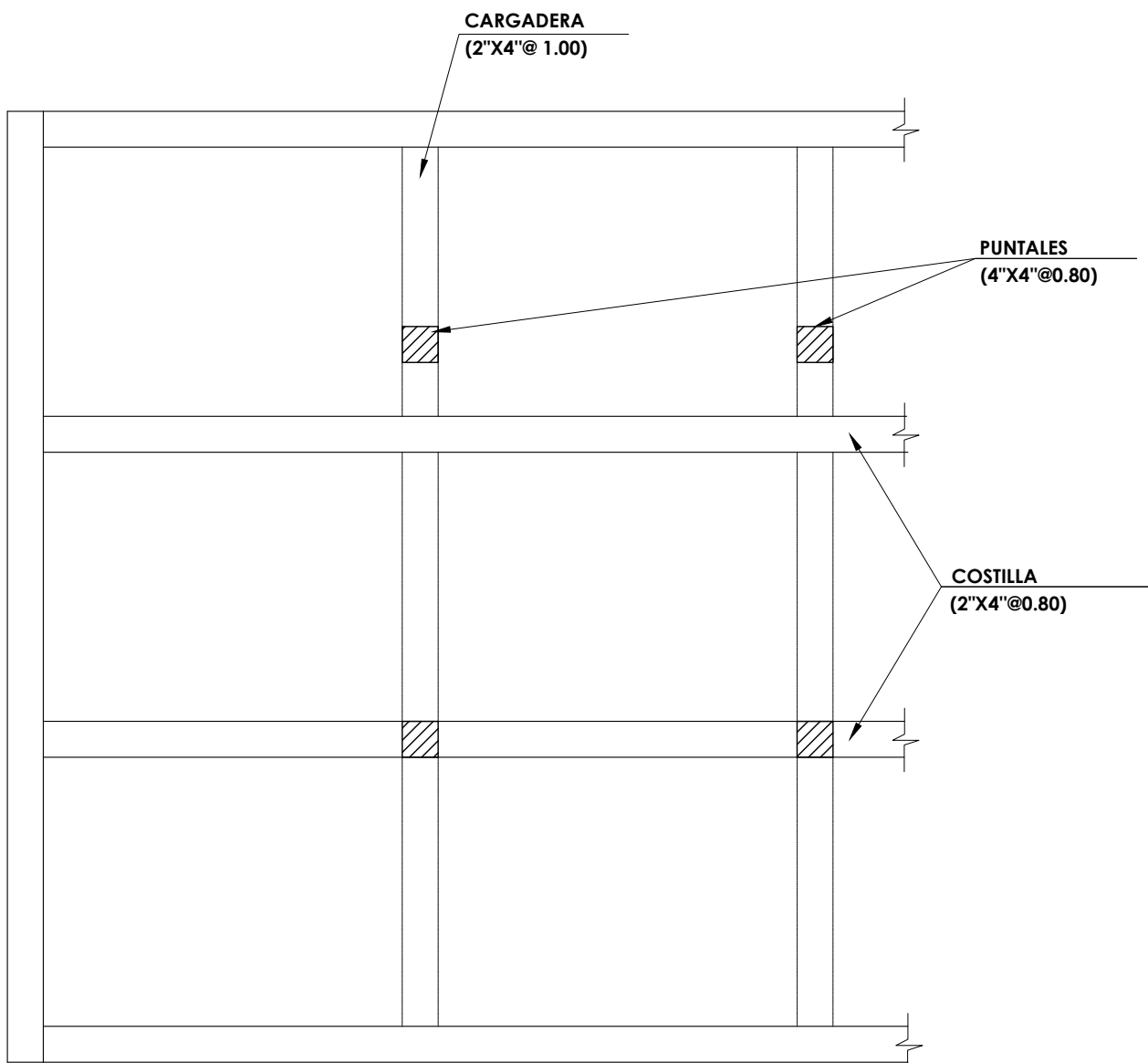
1
E-13
NO ESC.

DETALLES DE ENCOFRADO DE VIGA



2
E-13
NO ESC.

DETALLES DE ENCOFRADO DE LOSA



3
E-13
NO ESC.

VISTA EN PLANTA ENCOFRADO DE LOSA

REQUISITOS MINIMOS PARA ENCOFRADOS EN VIGAS						
SEPARACION VIROTES DE 2\"X4\" USANDO FORRO DE 1\" BRUTA O PLYWOOD 3/4\"						
VIGAS CON FONDOS DE 0.20, 0.25 Y 0.30m DE ANCHO	0.10m	0.12m	0.15m	0.17m	0.20m	
H POR DEBAJO DE LA LOSA	ESPACIAMIENTO MAXIMO DE LAS PIEZAS					
H=0.20m	0.54m	0.50m	0.48m	0.46m	0.44m	
H=0.40m	0.50m	0.48m	0.46m	0.45m	0.40m	
H=0.60m	0.47m	0.45m	0.43m	0.40m	0.30m	
H DE LA VIGA	SEPARACION PUNTALES 2\"X4\" CON ALTURA MENOR DE 2.20m Y CARGADERAS DE 2\"X4\"					
H=0.20m	0.80m	0.75m	0.70m	0.65m	0.60m	
H=0.40m	0.70m	0.65m	0.60m	0.60m	0.55m	
H=0.60m	0.60m	0.60m	0.55m	0.50m	0.50m	

NOTA DE ENCOFRADO DE VIGAS:

- SE DEBEN COLOCAR LOS PIES DE AMIGO EN POR LO MENOS DOS CARAS PERPENDICULARES DE LA COLUMNA.
- ESTOS ESPACIAMIENTOS HAN SIDO PREPARADOS PARA PIEZAS DE 2\"X4\". SI SE USAN PIEZAS DE DIMENSIONES DIFERENTES ESTAS DEBERAN SER DISEÑADAS DE ACUERDO AL ARTICULO 165.
- ES POSIBLE UTILIZAR ESPACIAMIENTOS MAYORES EN LOS PUNTALES USANDO CARGADERAS MAYORES DE 2\"X4\" Y PUNTALES METALICOS O ARRIOSTRADO LOS PARA DISMINUIR SU LONGITUD LIBRE EN CUALQUIERA DE LOS CASO SE DEBERA CALCULAR LOS MISMOS.

REQUISITOS MINIMOS PARA ENCOFRADOS EN COLUMNAS						
SEPARACION VIROTES DE 2\"X4\" USANDO FORRO DE 1\" BRUTA O PLYWOOD 3/4\"						
	DIMENSION MAYOR DE LA COLUMNA RECTANGULAR					
	0.20 O MENOS	0.30m	0.40m	0.50m	0.60m	0.80m
	ESPACIAMIENTO MAXIMO DE LAS PIEZAS					
H=2.44 M	0.40m	0.40m	0.30m	0.30m	0.25m	0.25m
H=1.80 M	0.45m	0.45m	0.45m	0.40m	0.35m	0.35m
H=1.22 M	0.60m	0.60m	0.55m	0.50m	0.50m	0.50m

NOTA DE ENCOFRADO DE COLUMNA:

- SE DEBEN COLOCAR LOS PIES DE AMIGO EN POR LO MENOS DOS CARAS PERPENDICULARES DE LA COLUMNA.
- EN COLUMNA DE 0.80m O MAS SE COLOCARAN UN LARGUERO VERTICAL CON SU RESPECTIVO PIE DE AMIGO EN EL CENTRO DE LAS CARAS QUE SEAN MAYORES DE 0.80m.
- SE USARA ALAMBRE O TORNILLOS PARA EL AMARRE DE LOS LARGUEROS A UN ESPACIAMIENTO NO MAYOR DE 0.60m. SE COLOCARAN TANTOS HILOS COMO SEAN NECESARIOS PARA SOPORTAR UNA FUERZA DE POR LO MENOS 1,300 KG.
- ESTOS ESPACIAMIENTOS HAN SIDO PREPARADOS PARA PIEZAS DE 2\"X4\". SI SE USAN PIEZAS DE DIMENSIONES DIFERENTES ESTAS DEBERAN SER DISEÑADAS DE ACUERDO AL ARTICULO 165.

REQUISITOS MINIMOS PARA ENCOFRADOS DE MUROS						
	PRESION MAXIMA EN EL MURO EN KG/M²					
	USANDO FORROS DE 1\" EN MADERA O 3/4\" EN PLYWOOD					
	1500	2000	3000	3500	4500	5000
ESPACIAMIENTO MAXIMO DE LAS PIEZAS						
VIROTES VERTICALES 2\"X4\".	0.60m	0.60m	0.50m	0.45m	0.40m	0.30m
LARGUEROS HORIZONTALES 2\"X4\".	0.80m	0.70m	0.60m	0.60m	0.50m	0.50m
SEPARACION DE TORNILLOS O ALAMBRE #10 CON RESISTENCIA MINIMA DE 1,300 KG.	1.00m	0.90m	0.75m	0.60m	0.50m	0.50m
SEPARACION MAXIMA PIES DE AMIGO DE 2\"X4\".	1.20m	1.20m	1.20m	1.20m	1.20m	1.20m

NOTA DE ENCOFRADO DE MUROS:

- AL USAR ALAMBRE PARA EL AMARRE DE LOS LARGUEROS SE COLOCARAN TANTOS HILOS COMO SEAN NECESARIOS PARA SOPORTAR UNA FUERZA POR LO MENOS DE 1,300 KG.
- ESTOS ESPACIAMIENTOS HAN SIDO PREPARADOS PARA PIEZAS DE 2\"X4\". SI SE USAN PIEZAS DE DIMENSIONES DIFERENTES ESTAS DEBERAN SER DISEÑADAS DE ACUERDO AL ARTICULO 165.

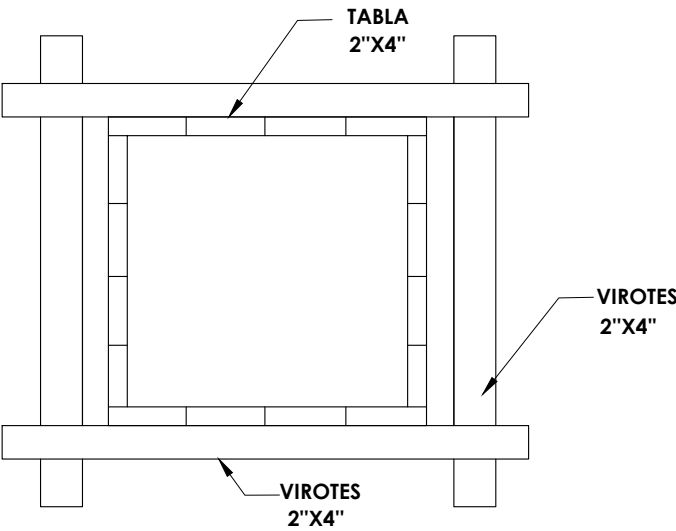
REQUISITOS MINIMOS PARA ENCOFRADOS DE ANDAMIOS		
	EDIFICIOS DE 4 NIVELES O MENOS	EDIFICIOS DE 4 A 6 NIVELES
ESPORES MAXIMA PARA LOS ELEMENTOS DE SOPORTE EN 2\"X4\".	1.80m	1.20m
SEPARACION VERTICAL MAXIMA ENTRE ELEMENTOS DE ARRIOSTRAMIENTOS HORIZONTAL USANDO 2\"X4\".	1.80m	1.80m
DIMENSION MAXIMA DE TABLONES	2\"X10\"	2\"X12\"
SEPARACION VERTICAL MAXIMA DE LAS PALOMETAS 2\"X4\".	1.80m	1.80m

NOTA DE ENCOFRADO DE ANDAMIOS:

- PARA EDIFICACIONES MAYORES DE 6 NIVELOS NO SE PERMITIRA EL USO DE ANDAMIOS DE MADERA.
- SE PROVEERA ARRIOTRAMIENTO DIAGONAL CON 1\"X4\" DE FORMA INTERCALADA (CHEKERBOARD), EN TODO EL FRENTE DEL ANDAMIO.

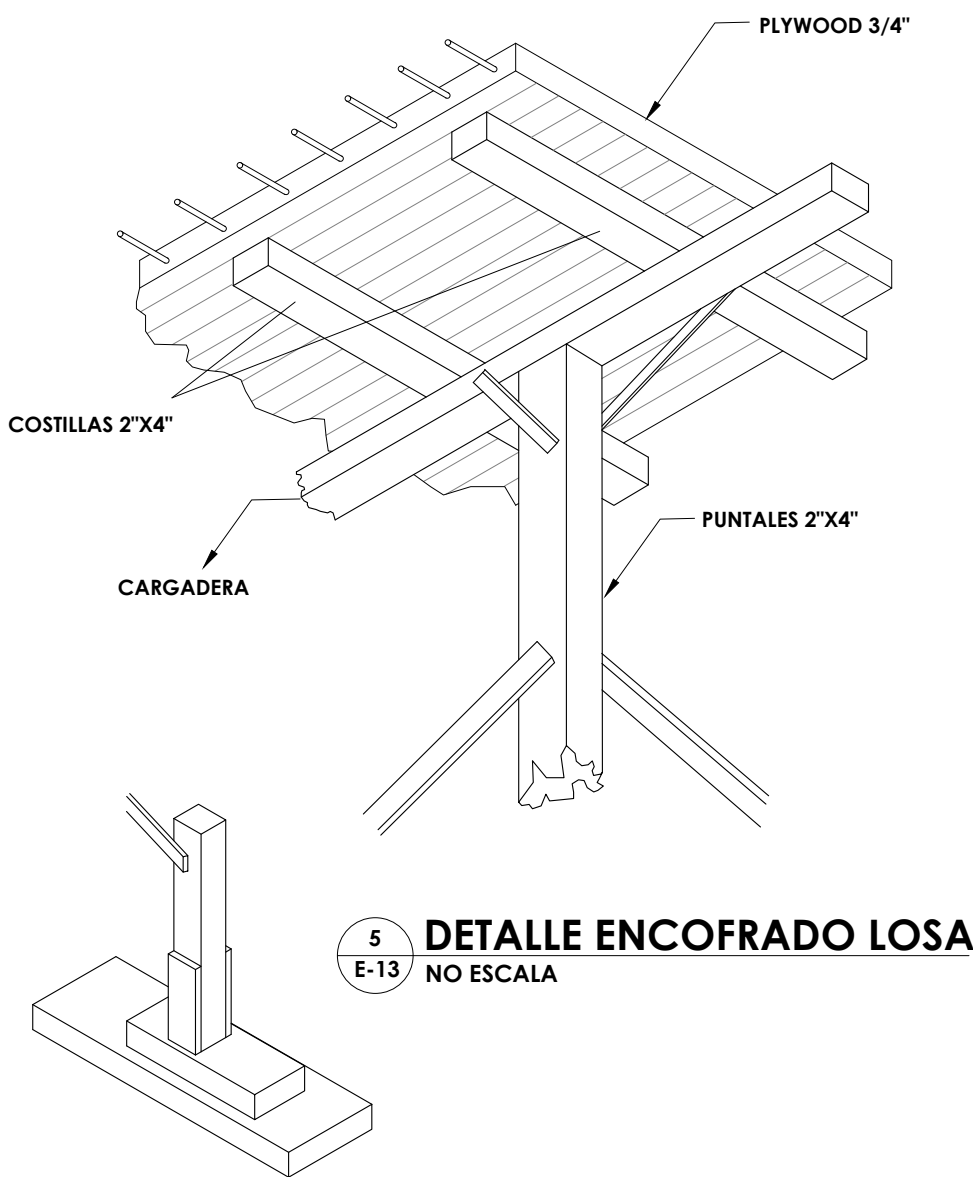
NOTAS DE ENCOFRADO

- EL ENCOFRADO DEBERA MOJARSE ANTES DEL PROCESO DE VACIADO.
- LOS ENCOFRADOS PARA ESTRUCTURAS APORICADAS PODRAN SER DE MADERA DE BUENA CALIDAD O METALICO.
- ESTOS ESTARAN LIBRES DE JUNTAS QUE PERMITAN EL ESCAPE DE HORMIGON Y TENDRAN UNA CONSISTENCIA TAL QUE RETENGA ESTE SIN ABULTARSE Y QUE PUEDAN QUITARSE SIN CAUSAR VIBRACIONES NI PERJUDICAR EL MIEMBRO ESTRUCTURAL.
- LOS ENCOFRADOS DEBERAN TENER INTERIORMENTE LA MISMA FORMA, DIMENSIONES, NIVELES Y APLOMOS QUE HAN DE TENER LOS MIEMBROS TERMINADOS SEGUN INDIQUEN LOS PLANOS.
- DEBEN AMARRARSE Y APUNTALARSE DE FORMA TAL QUE SOPORTEN LA CARGA DEL HORMIGON SIN FRAGUAR, EL PESO DEL PROPIO ENCOFRADO Y UNA SOBRECARGA DE 300KILOGRAMOS POR METROS CUADRADOS.
- EN CASO DE QUE SE PRODUJERA UN COLAPSO, EL CONTRATISTA TENDRA RESPONSABILIDAD POR TODOS LOS DAÑOS Y GASTOS.
- CUANDO SE UTILICEN LOS MOLDES MAS DE UNA VEZ, ESTOS DEBERAN SER LIMPIADOS RIGUROSAMENTE.
- EL DESENCOFRADO DEBERA HACERSE DE MANERA TAL QUE NO PERJUDIQUE LA COMPLETA SEGURIDAD Y DURABILIDAD DE LA ESTRUCTURA.
- LOS ENCOFRADOS Y ARDAMIOS DE MADERA DEBERAN CUMPLIR CON TODAS LAS ESPECIFICACIONES DEL R-029/DGNS/MOPC, (TITULO VII-CAP.I/II/III).



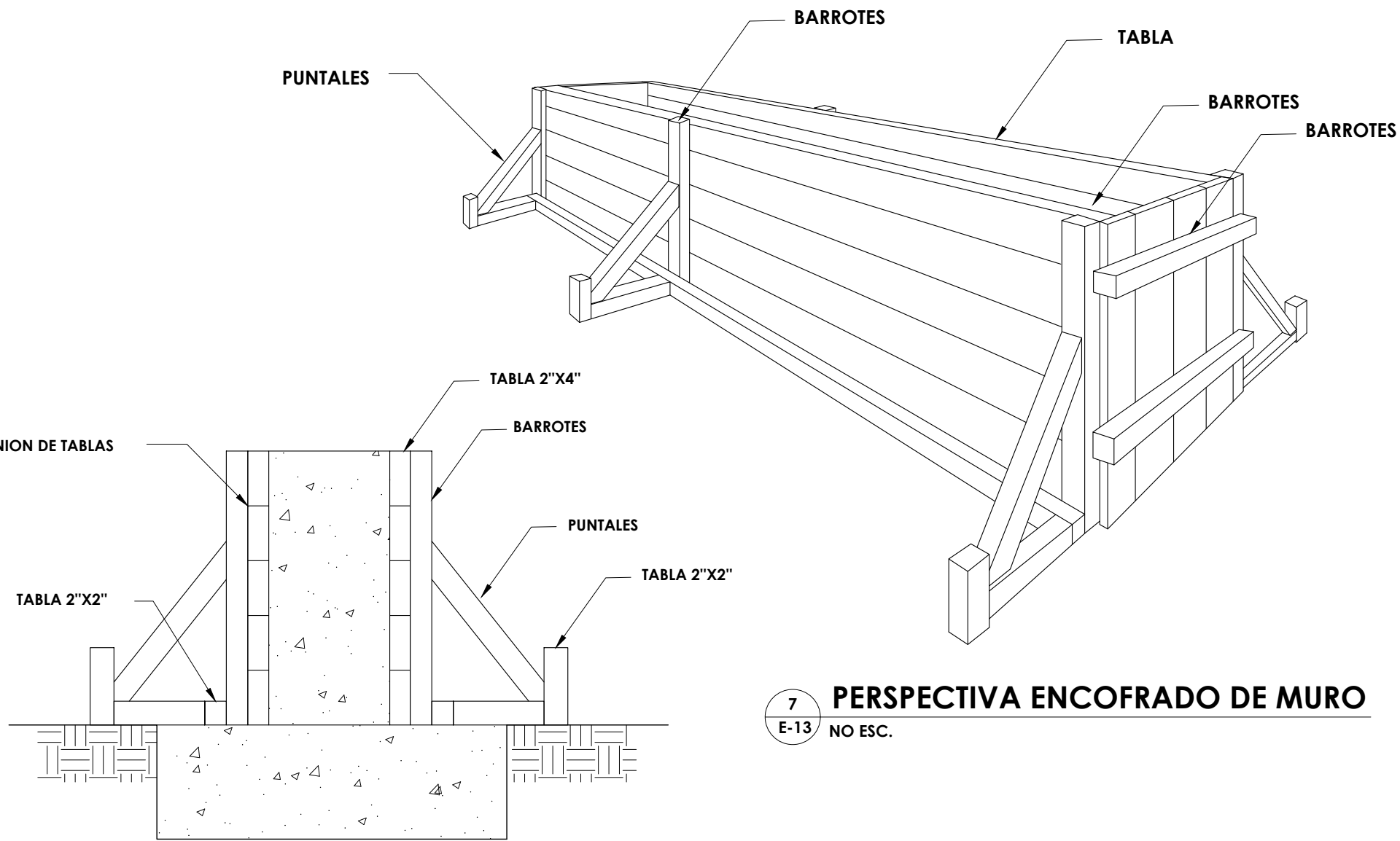
8
E-13
NO ESC.

DETALLES TIPICO DE ENCOFRADO DE COLUMNA



5
E-13
NO ESCALA

DETALLE ENCOFRADO LOSA



7
E-13
NO ESC.

PERSPECTIVA ENCOFRADO DE MURO

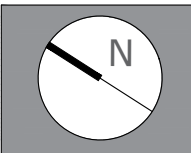
6
E-13
NO ESC.

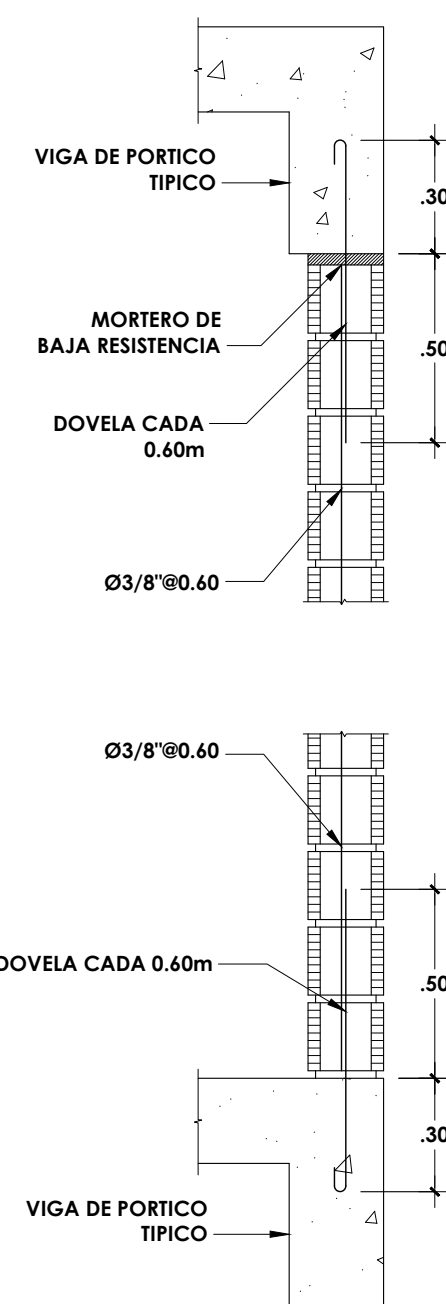
DETALLES TIPICO DE ENCOFRADO DE MURO

REQUISITOS MINIMOS PARA ENCOFRADOS DE LOSAS						
	0.07.< E <0.10	0.10.< E <0.12	0.12.< E <0.15	0.15.< E <0.17	0.17.< E <0.19	0.19.< E <0.20
ESPORES MINIMOS DE FORRO O DUELA DE CONTACTO (PLYWOOD O MADERA BRUTA).	3/4\"	3/4\"	3/4\"	3/4\"	3/4\"	3/4\"
SEPARACION MAXIMA ENTRE EJES DE COSTILLAS USANDO 2\"X4\".	0.80m	0.80m	0.80m	0.60m	0.60m	0.60m
SEPARACION MAXIMA DE PUNTALES USANDO 2\"X4\" CON < 2.44m ARRIOSTRADOS EN AMBAS DIRECCIONES.	0.80m	0.80m	0.80m	0.75m	0.75m	0.75m
SEPARACION MAXIMA CARGADORES DE 2\"X4\".	1.20m	1.00m	1.00m	1.00m	1.00m	1.00m

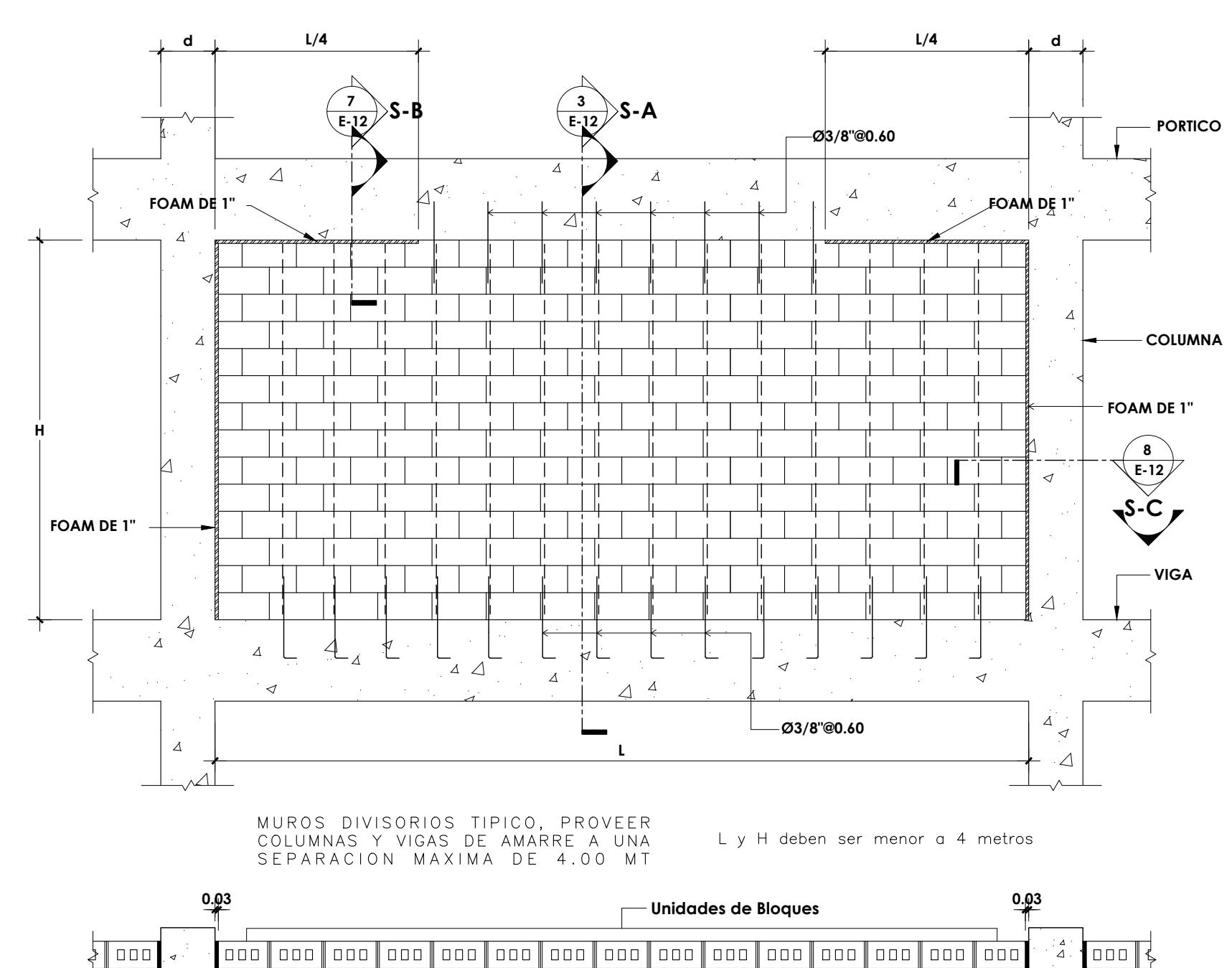
NOTA DE ENCOFRADO DE LOSAS:

- EN TODOS LOS MUROS DE CARGA SE COLOCARA UNA CINTA DE APOYO AL ENCOFRADO CON DIMENSIONES MINIMAS DE 1\"X4\" CLAVADAS AL MURO CON CLAVOS DE ACERO.
- INDEPENDIENTEMENTE DEL ESPACIAMIENTO DE LAS COSTILLAS EL FORRO DEBERA ESTAR APOYADO EN SUS BORDES.
- EN LOSAS PEQUEÑAS, TALES COMO PASILLOS Y CLOSETS, SE UTILIZARAN POR LO MENOS UNA LINEA DE PUNTALES EN SU CENTRO.
- ESTOS ESPACIAMIENTOS HAN SIDO PREPARADOS PARA PIEZAS DE 2\"X4\". SI SE USAN PIEZAS DE DIMENSIONES DIFERENTES ESTAS DEBERAN SER DISEÑADAS DE ACUERDO AL ARTICULO 165.

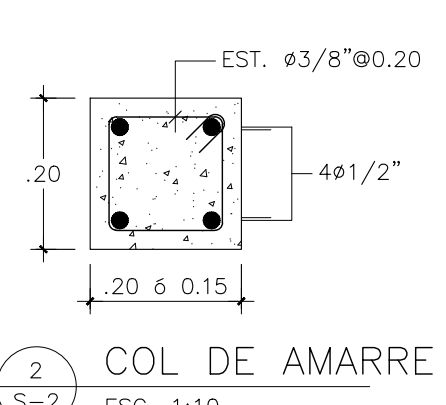




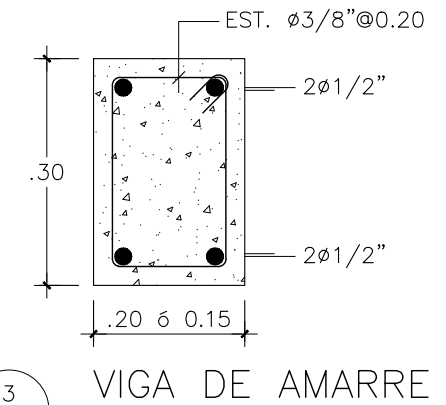
3 SECCION A
E-12 ESC. 1:20



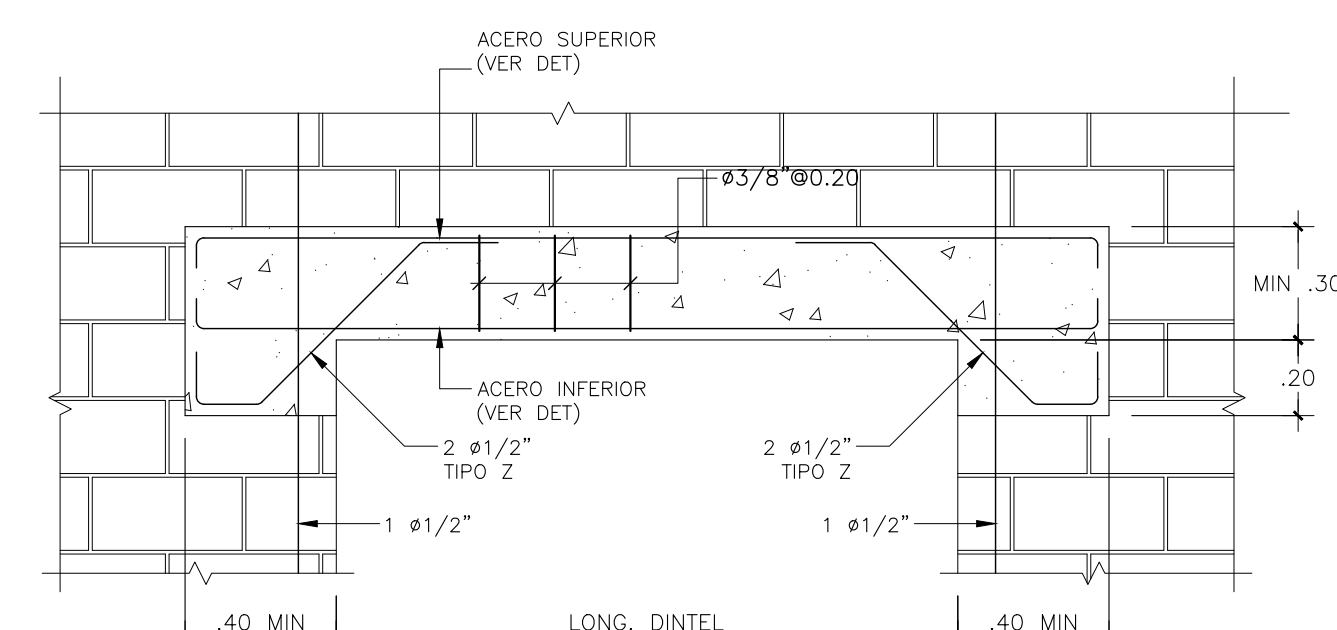
2 SECCION TÍPICA MURO EXTERIORES NO ESTRUCTURAL
E-12 ESC. 1:40



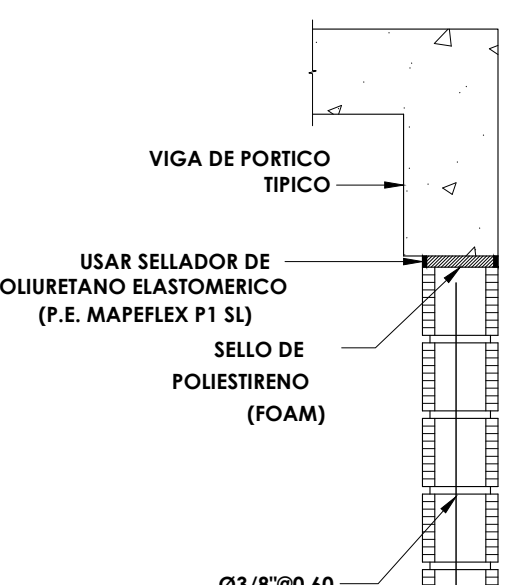
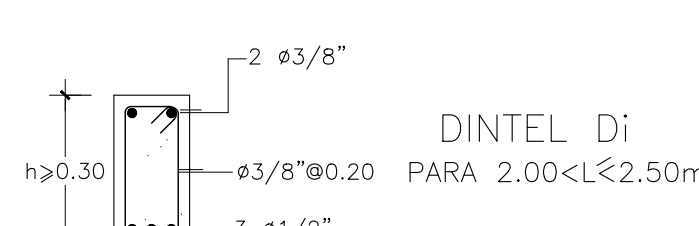
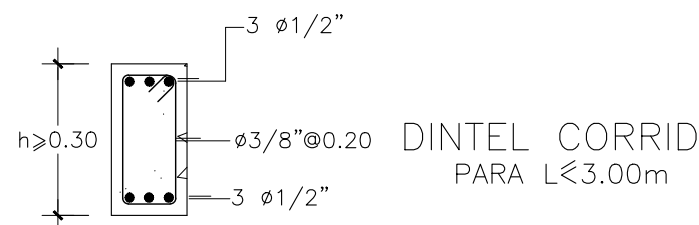
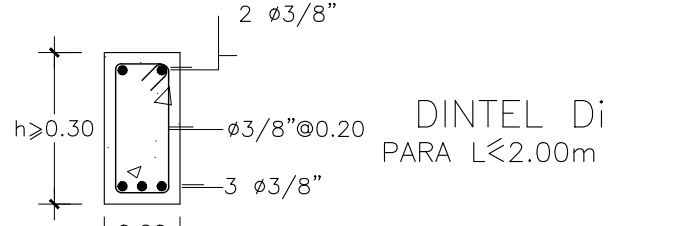
2 COL DE AMARRE
E-12 ESC. 1:10



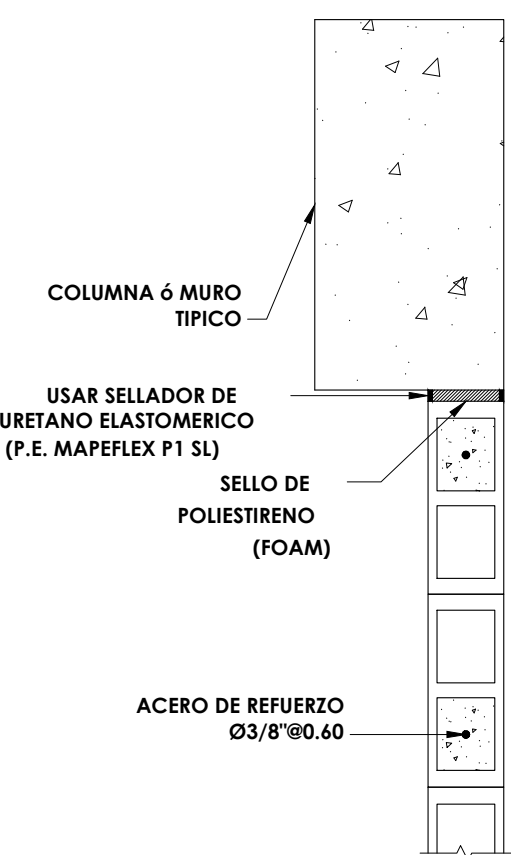
3 VIGA DE AMARRE
E-12 ESC. 1:10



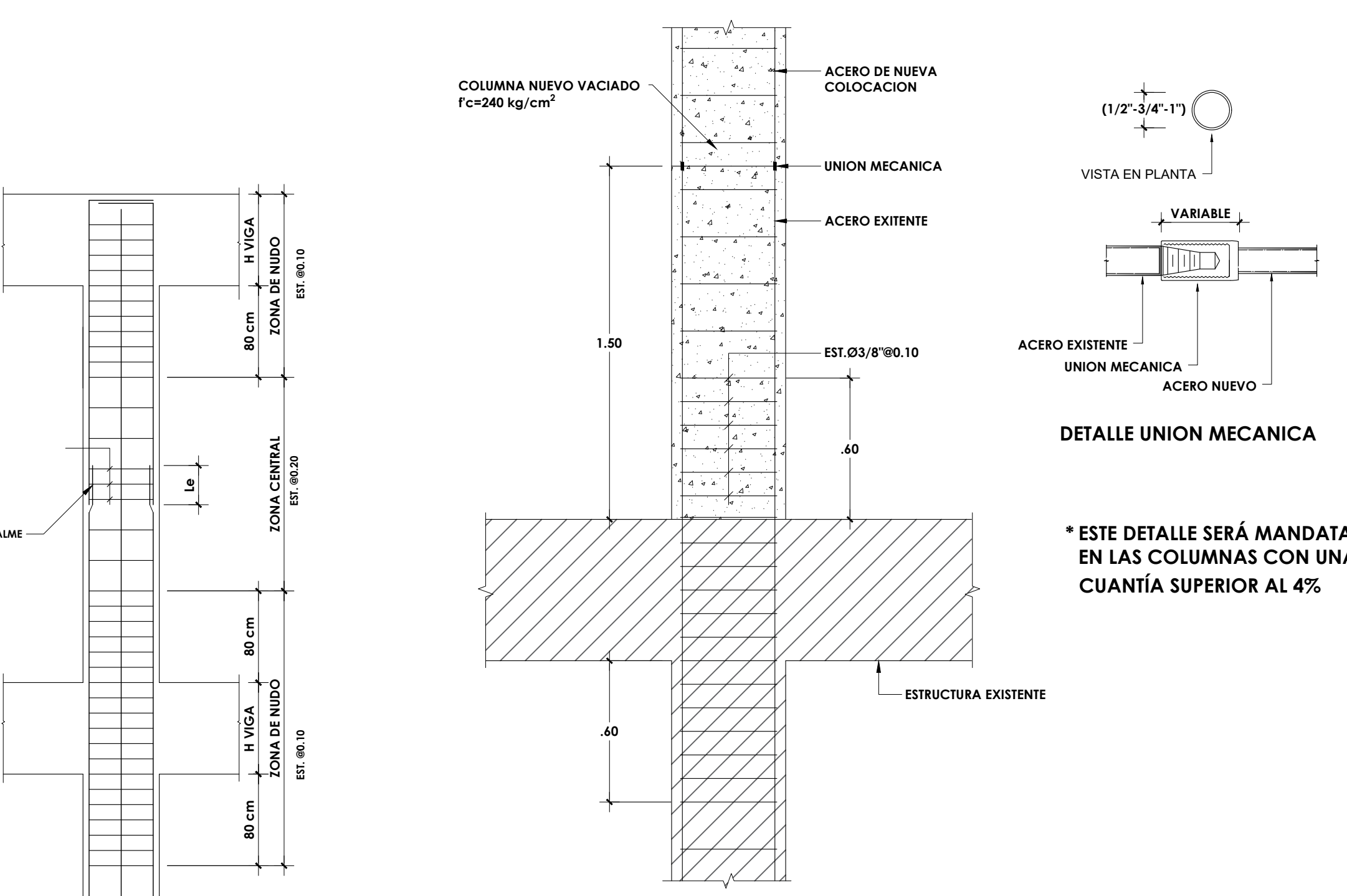
15 DETALLES GENERAL DE DINTELES
E-12 ESC. 1:20



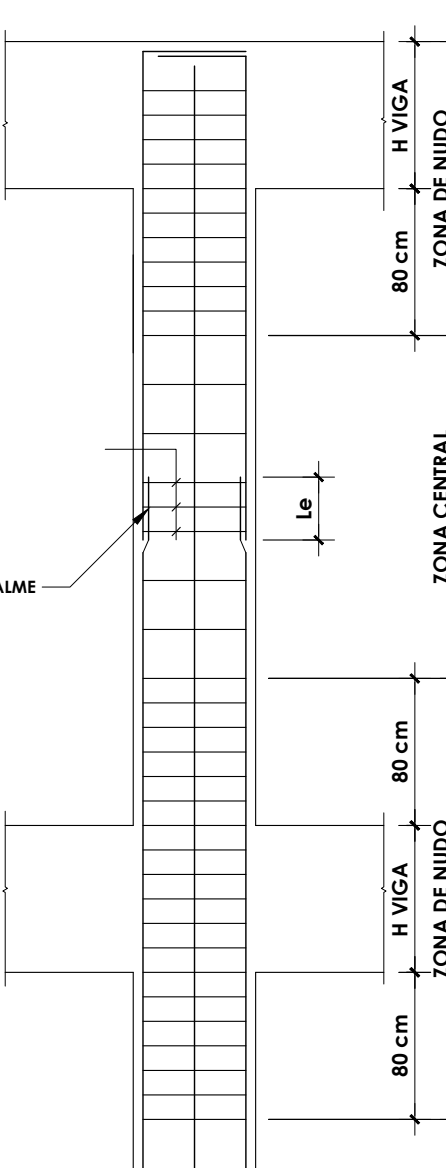
7 SECCION B
E-12 ESC. 1:20



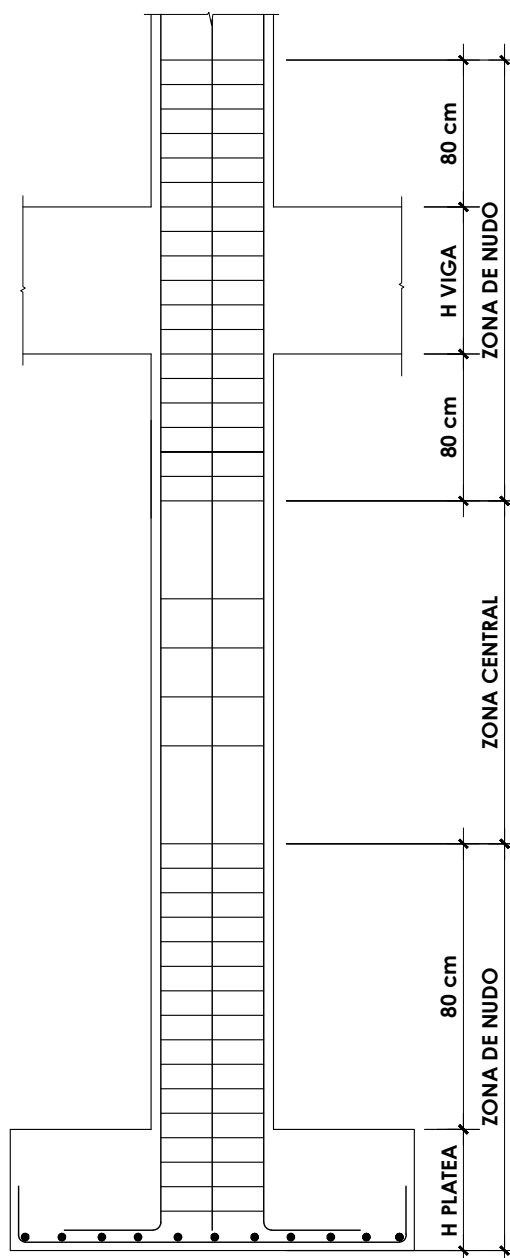
8 SECCION C
E-12 ESC. 1:25



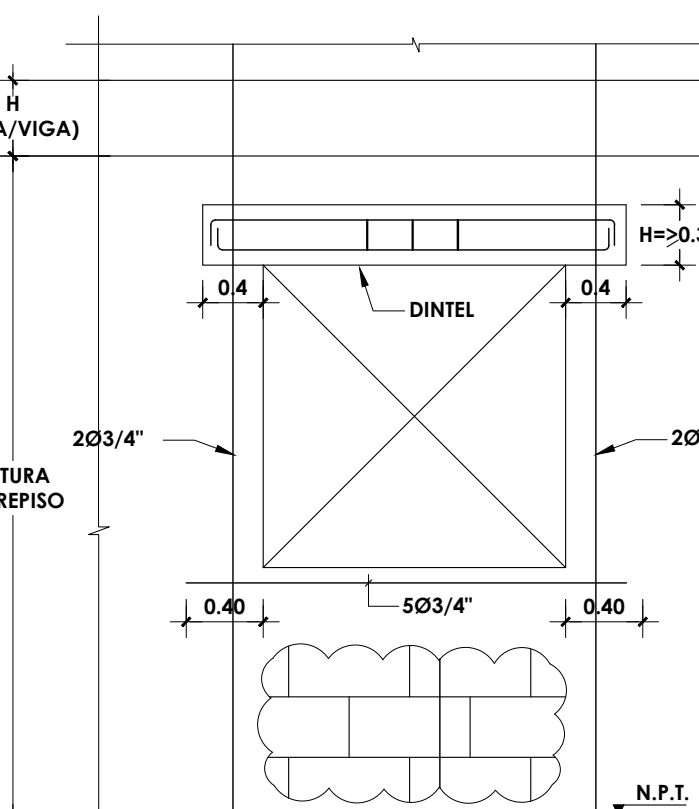
6 DETALLE DE UNIÓN MECÁNICA EN ARMADO COLUMNAS
E-12 NO ESCALA



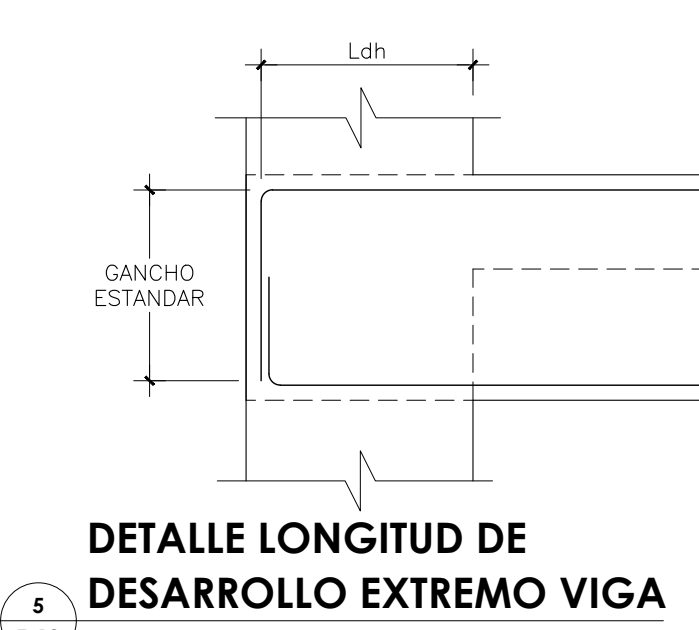
6 DETALLES ACERO TRANSVERSAL EN COLUMNAS
E-12 NO ESCALA



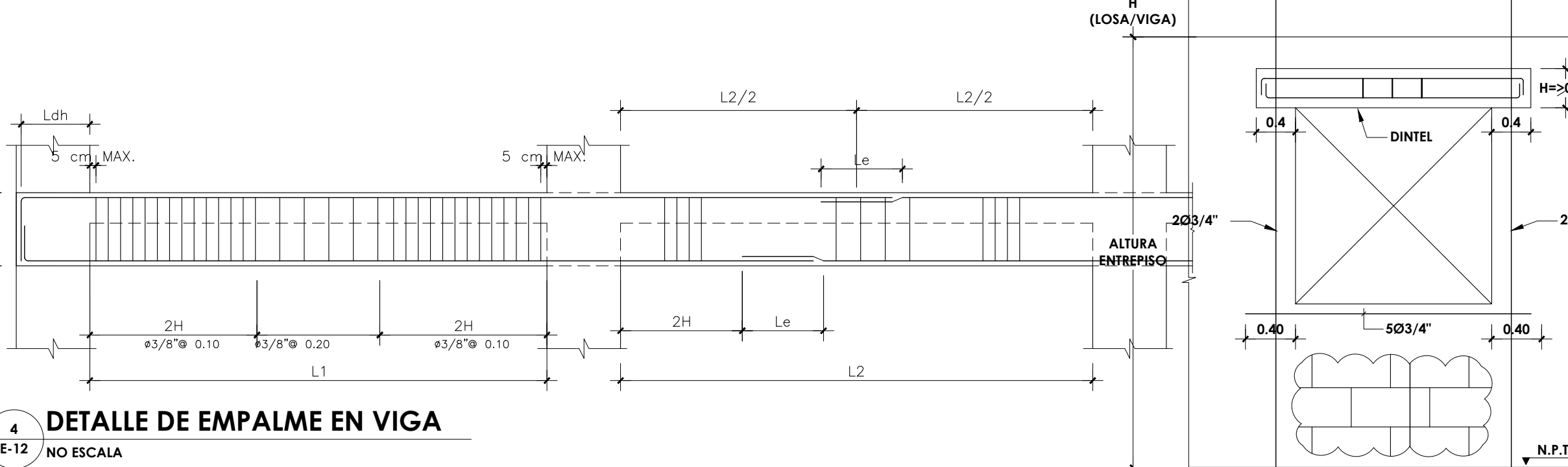
2 DETALLE HUECO VENTANA
E-10 NO ESC.



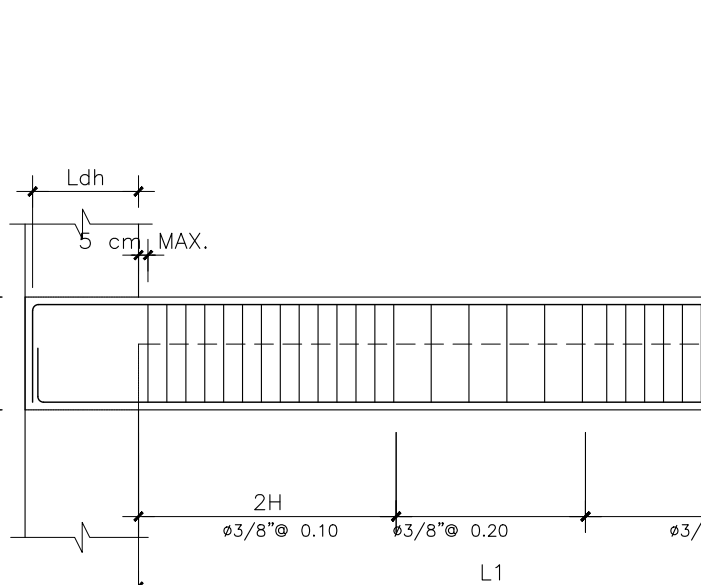
5 DETALLE LONGITUD DE DESARROLLO EXTREMO VIGA
E-12 NO ESCALA



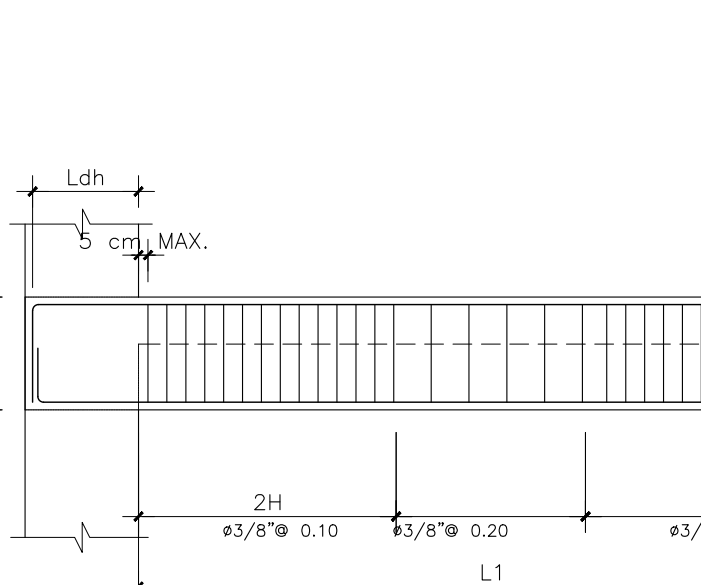
2 DETALLE HUECO VENTANA
E-10 NO ESC.



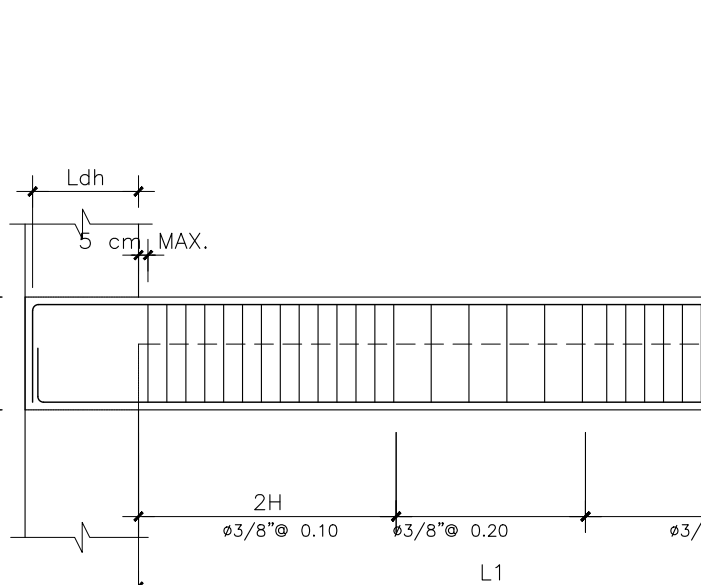
4 DETALLE DE EMPALME EN VIGA
E-12 NO ESCALA



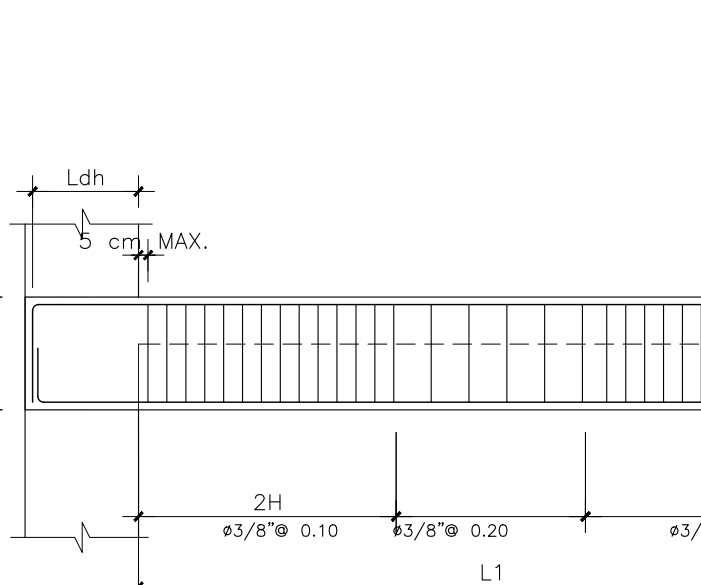
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



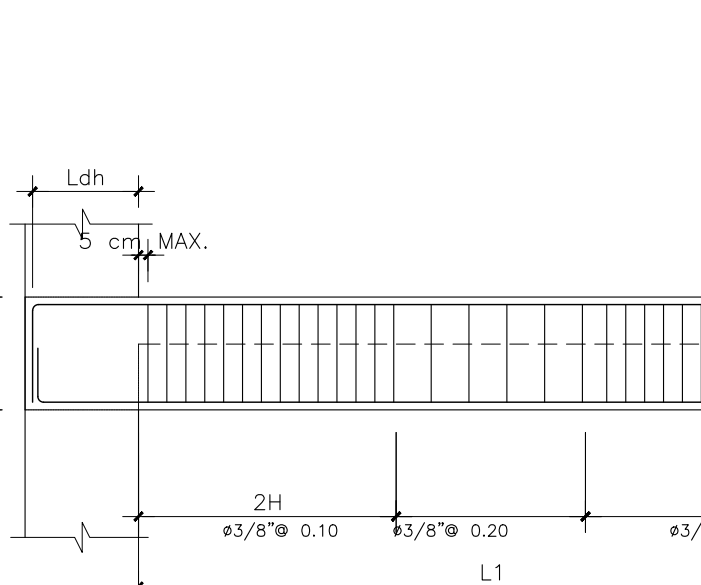
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



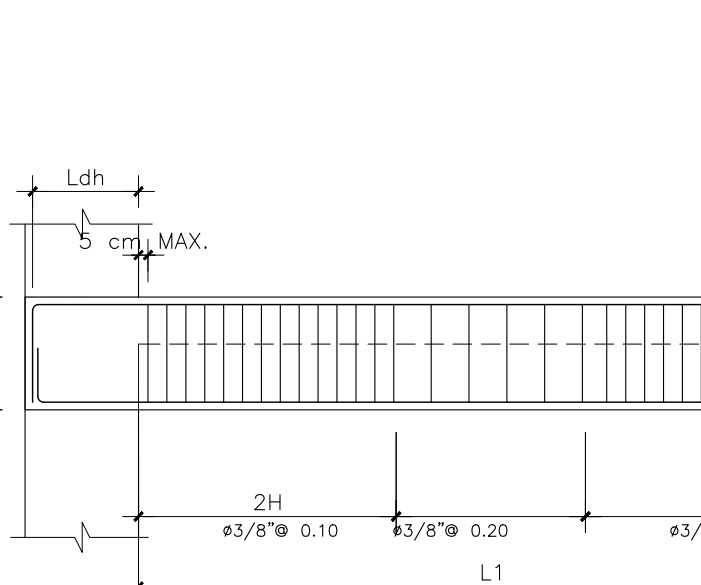
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



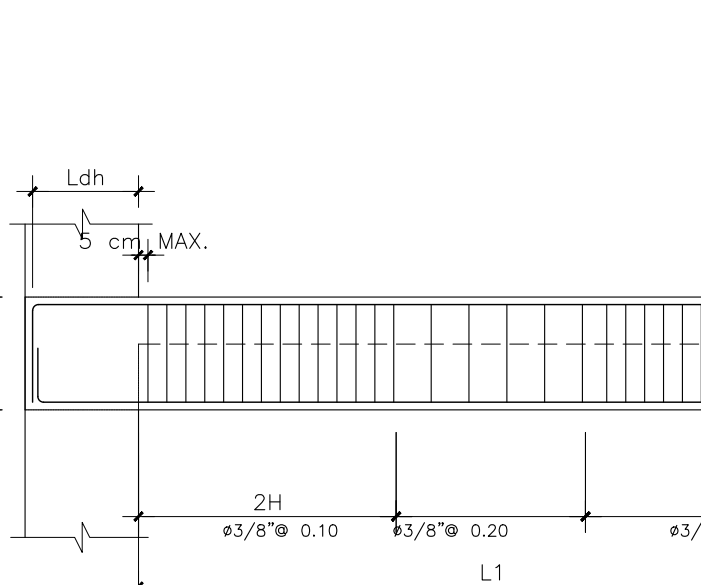
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



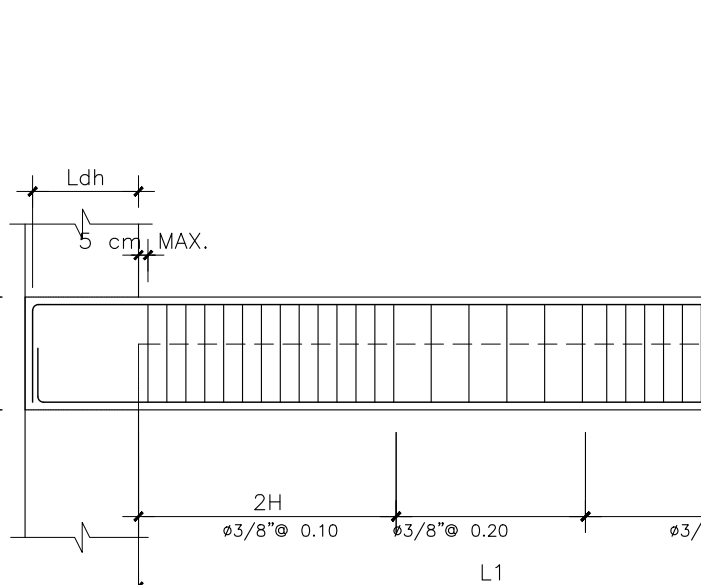
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



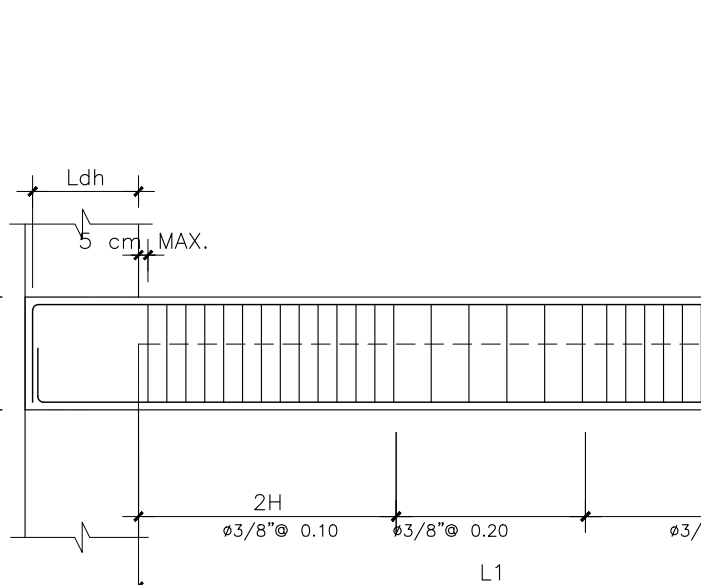
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



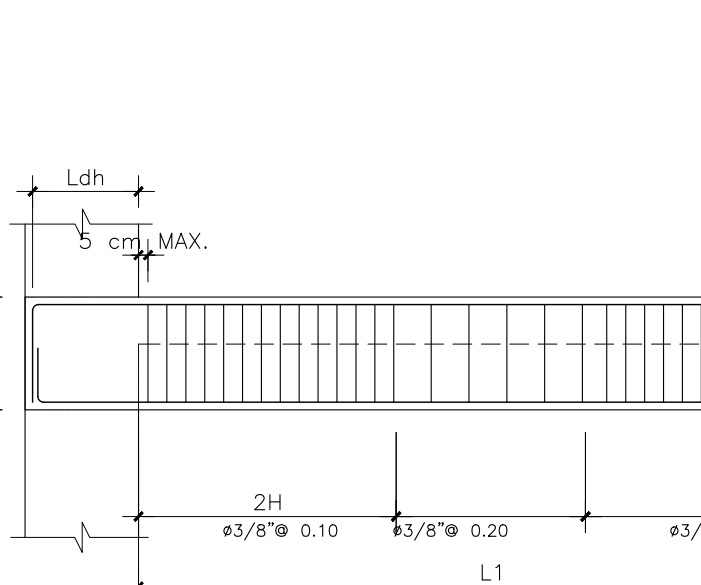
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



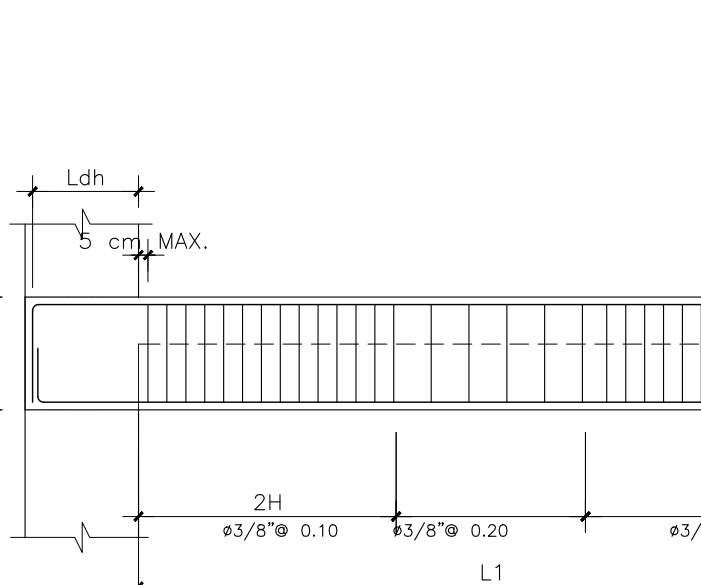
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



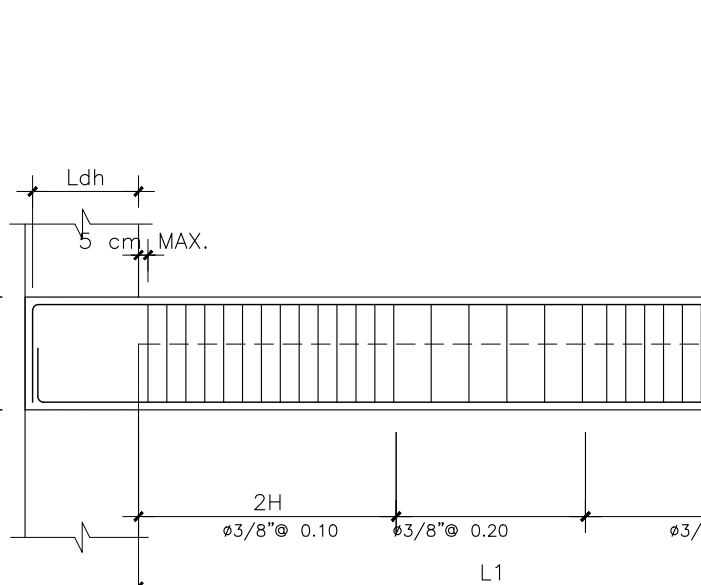
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



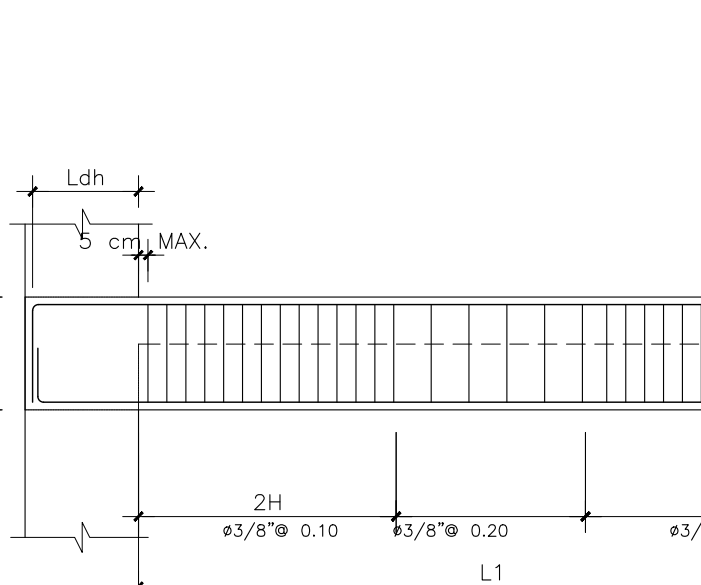
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



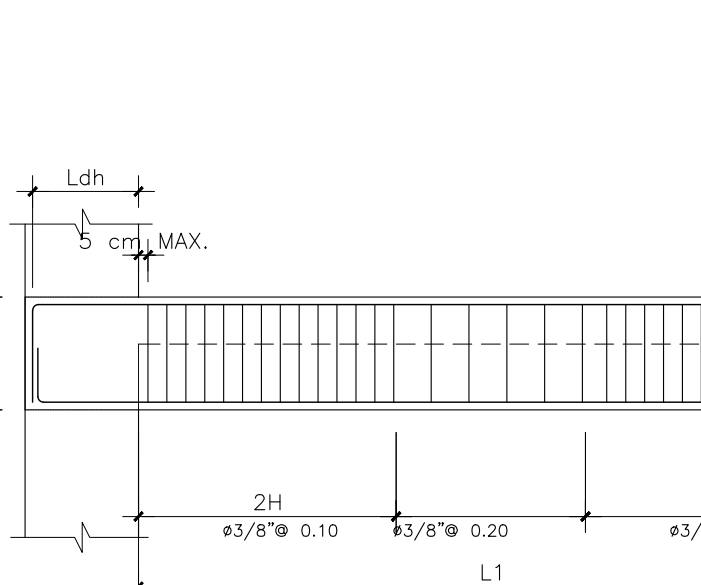
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



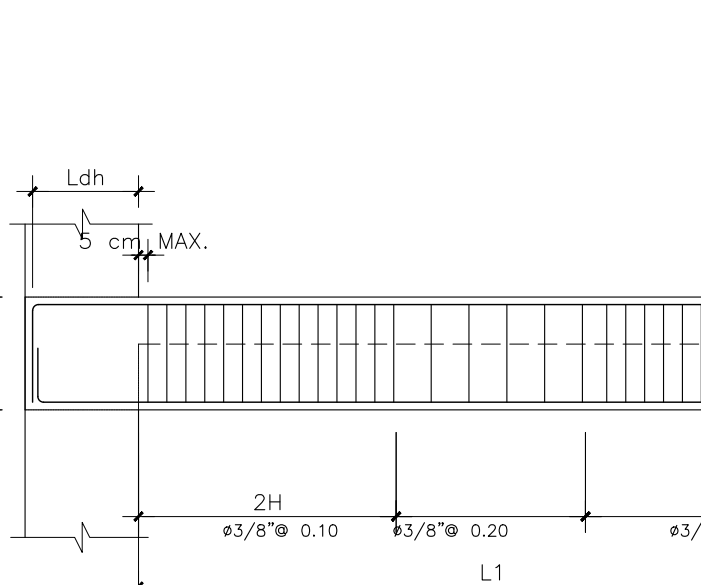
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



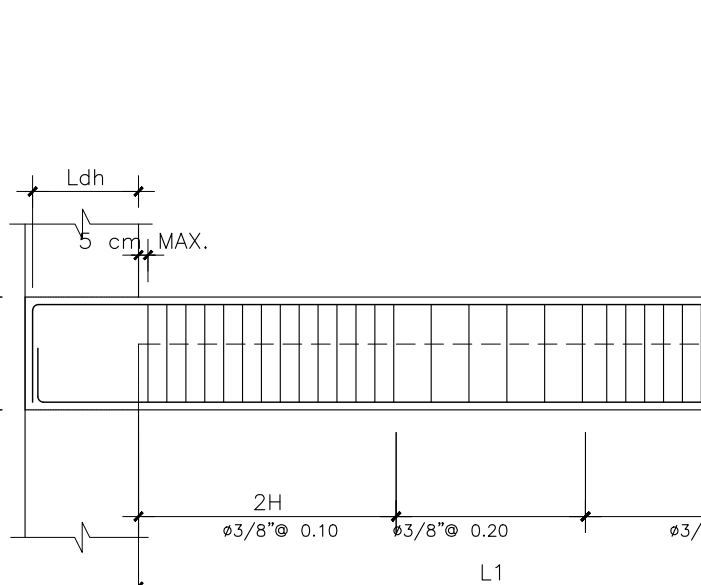
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



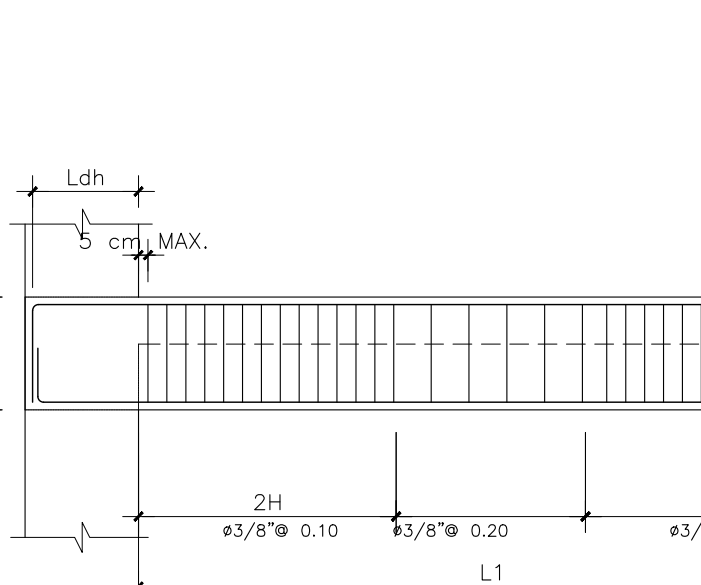
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



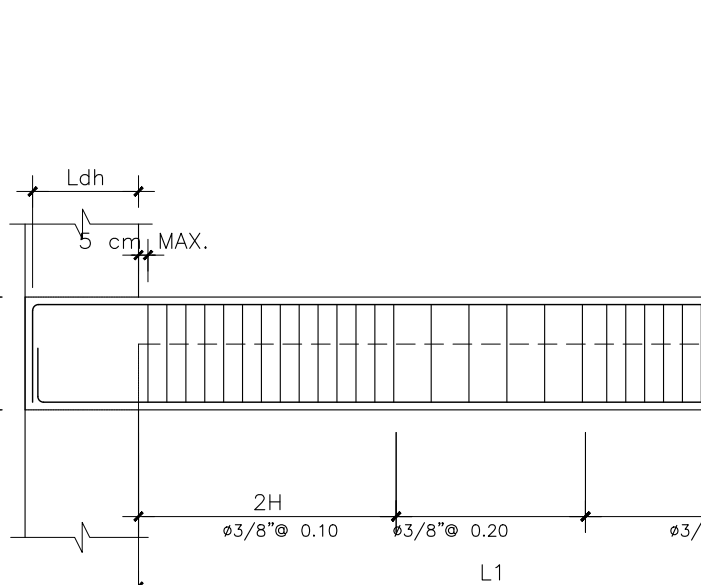
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



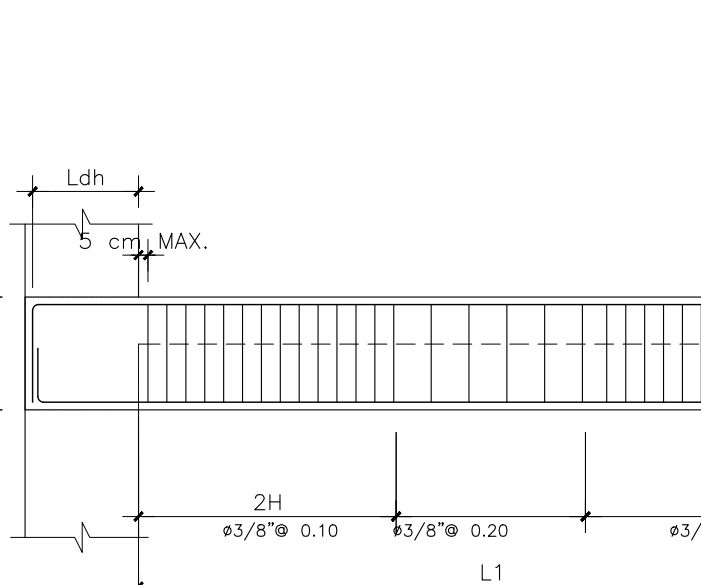
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



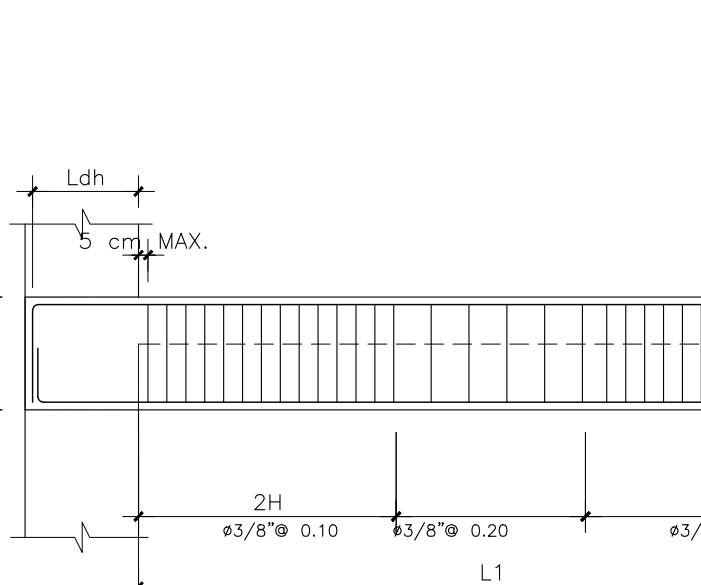
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



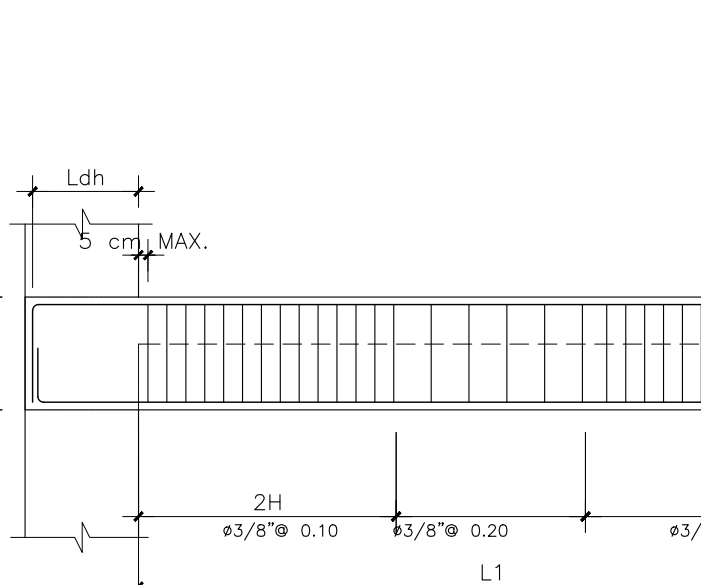
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



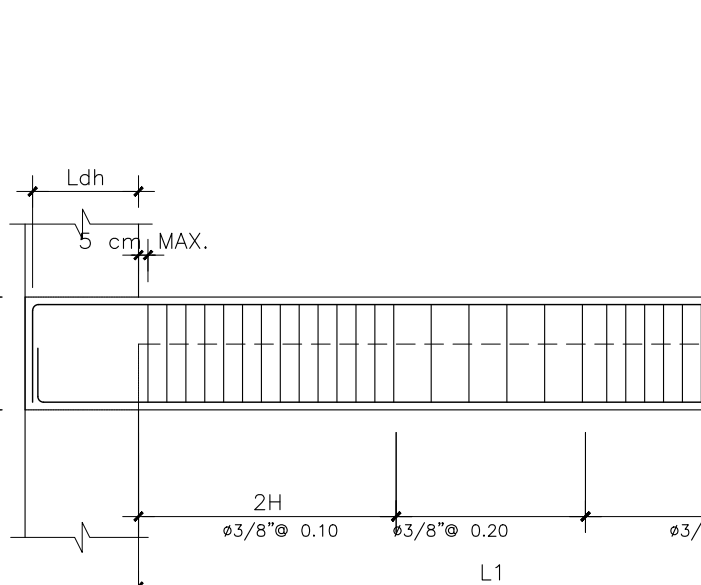
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



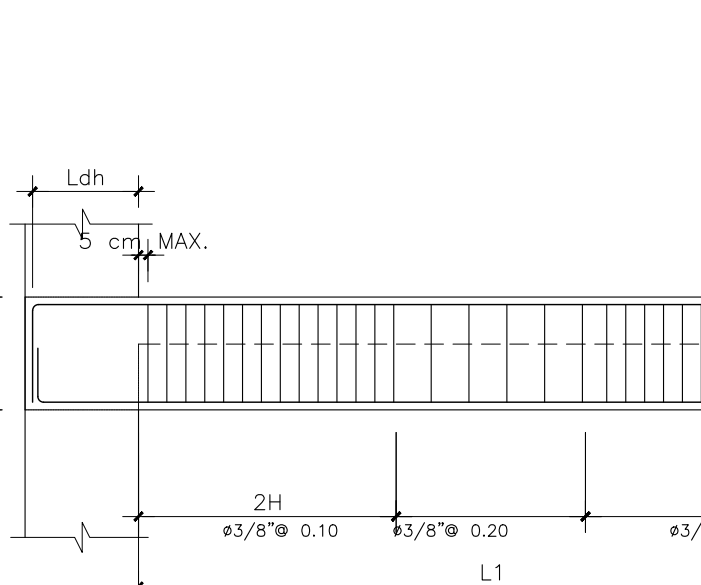
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



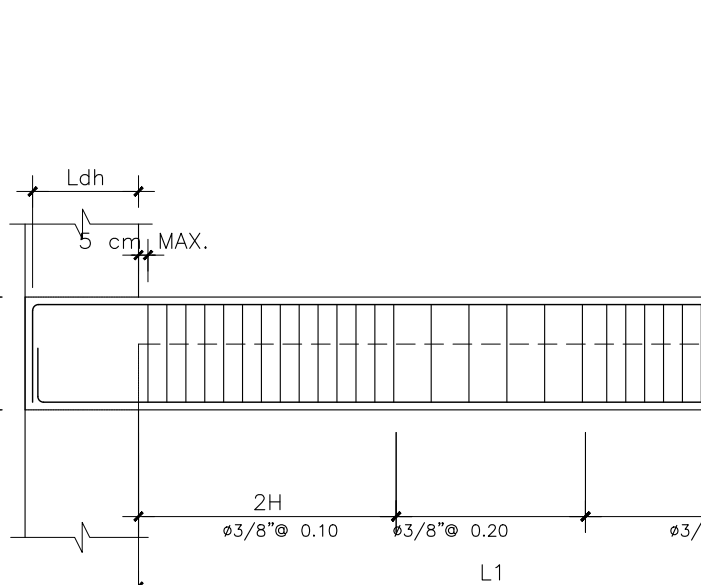
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



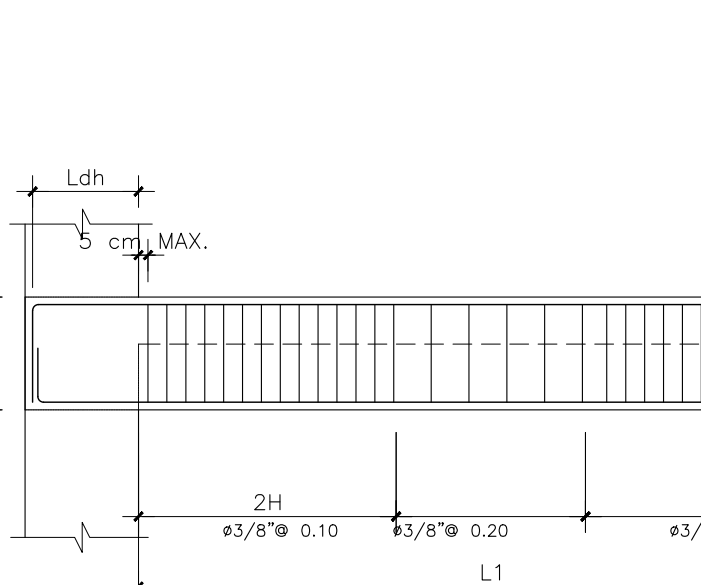
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



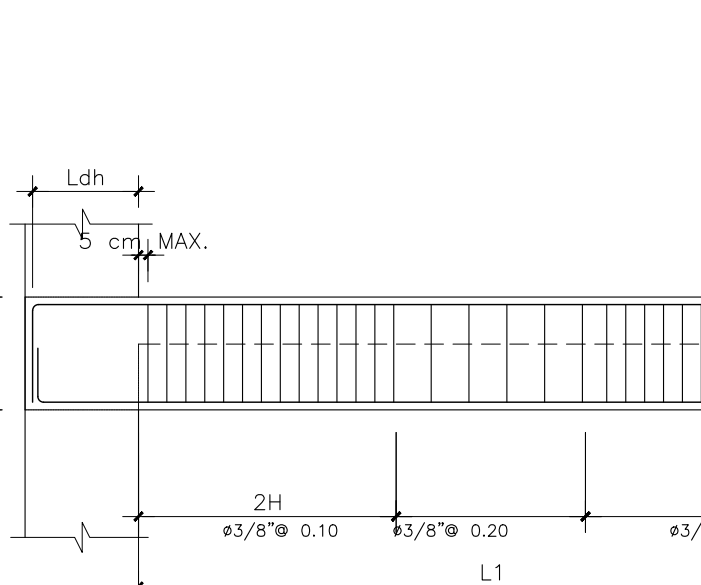
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



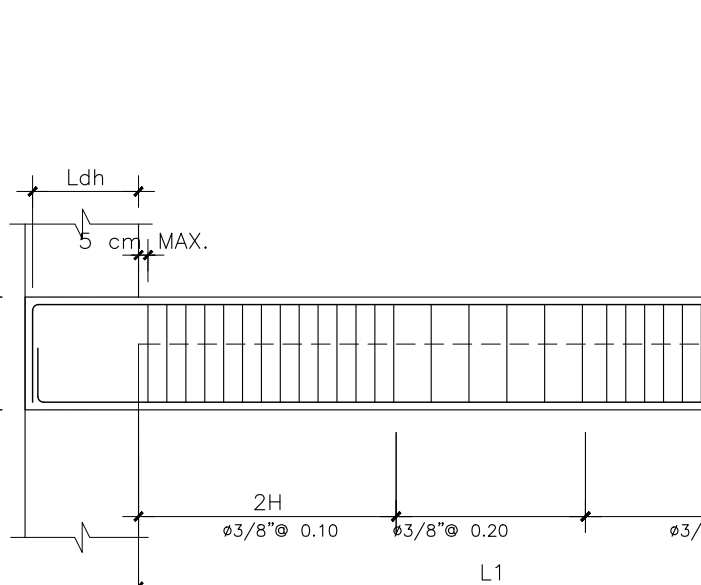
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



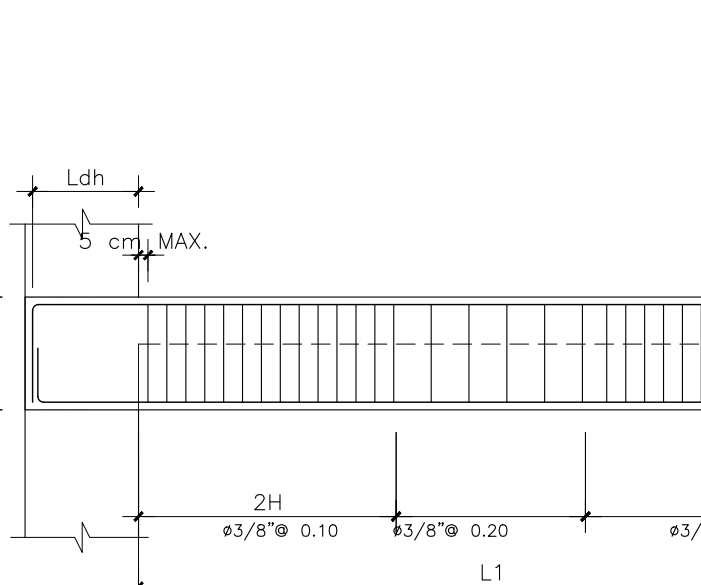
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



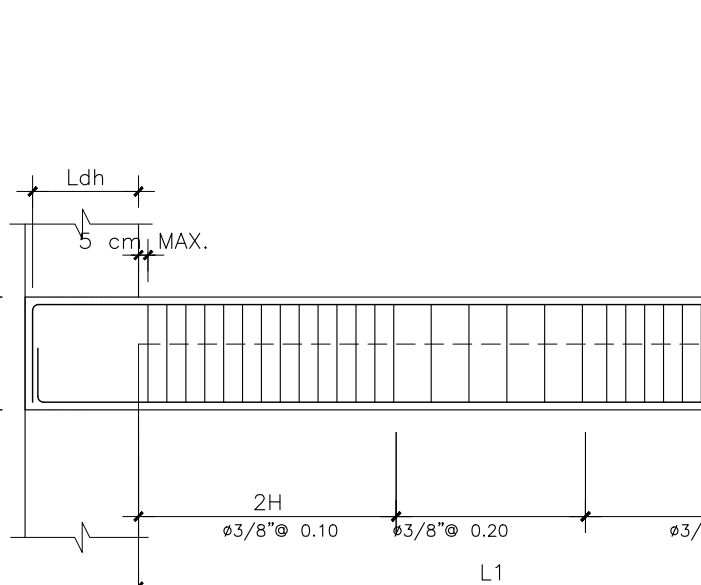
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



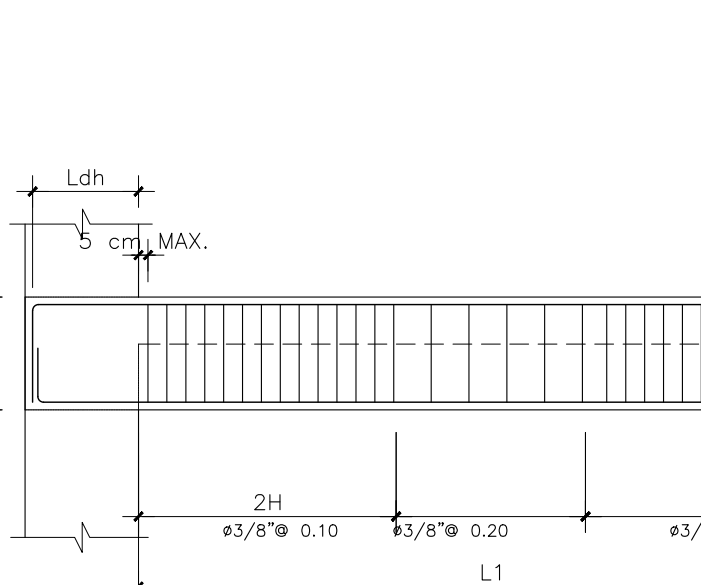
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



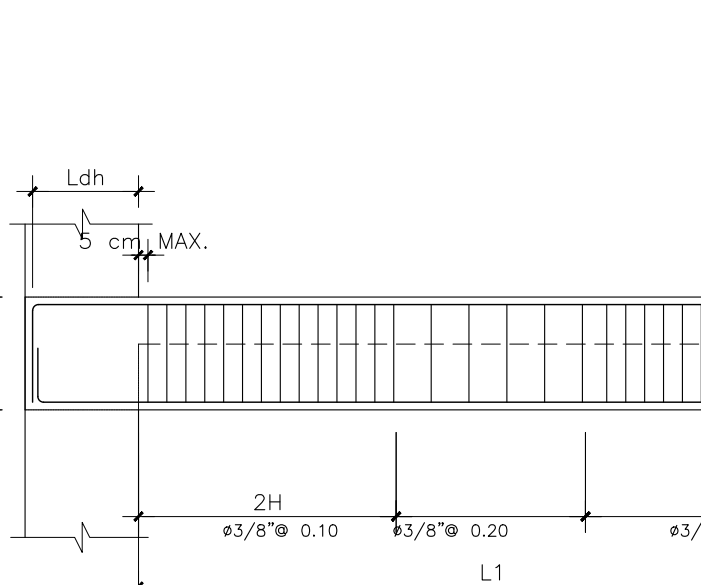
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



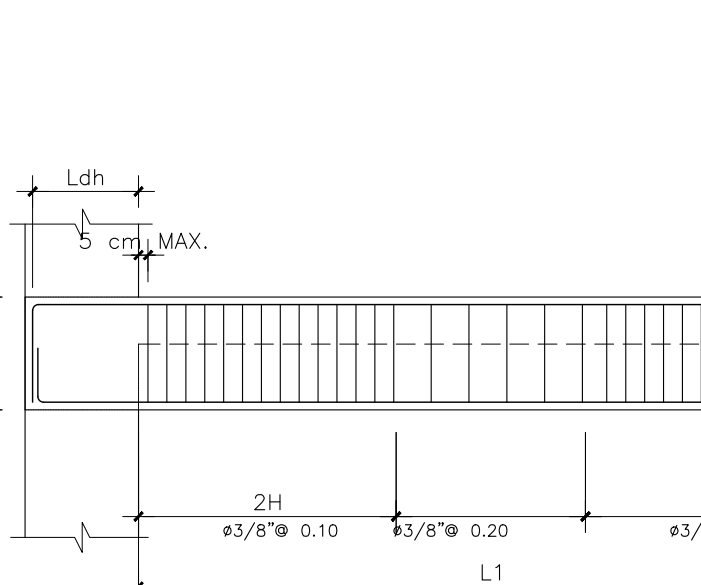
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



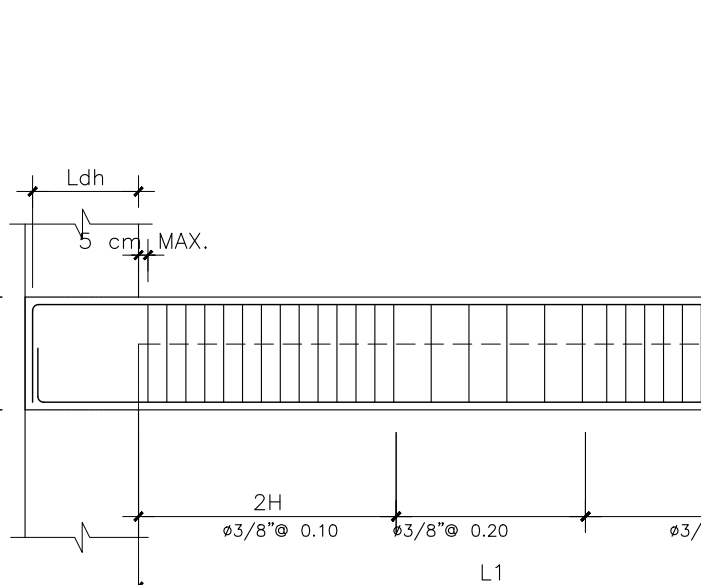
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



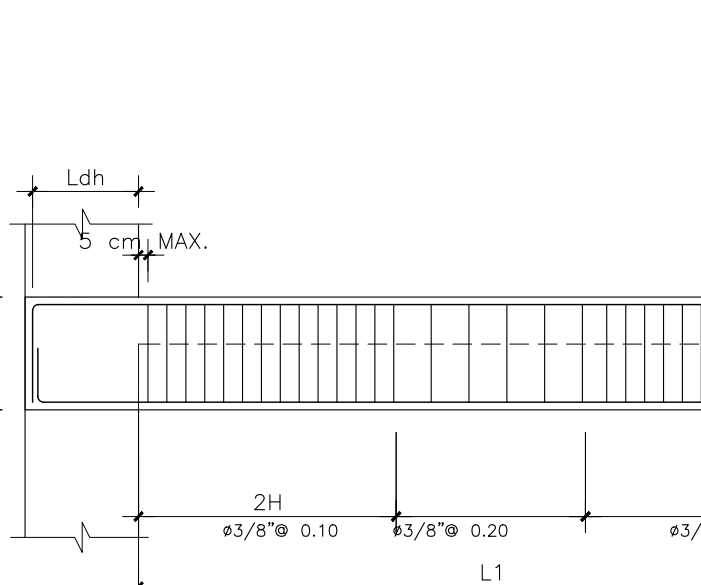
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



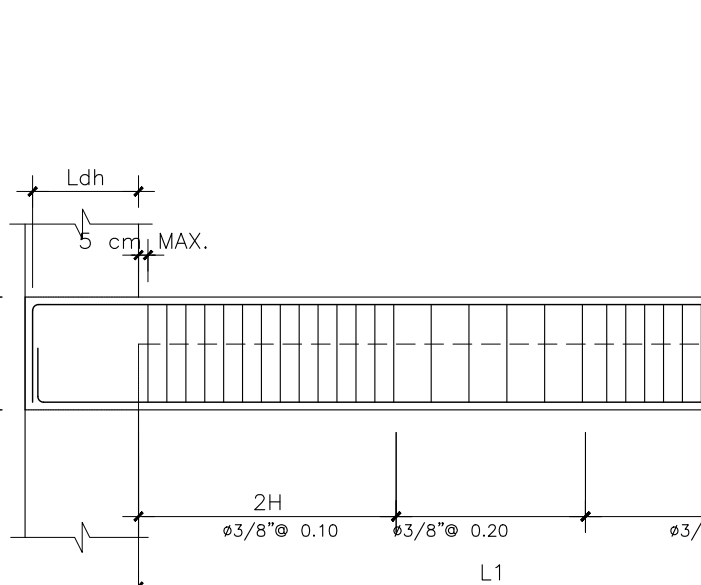
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



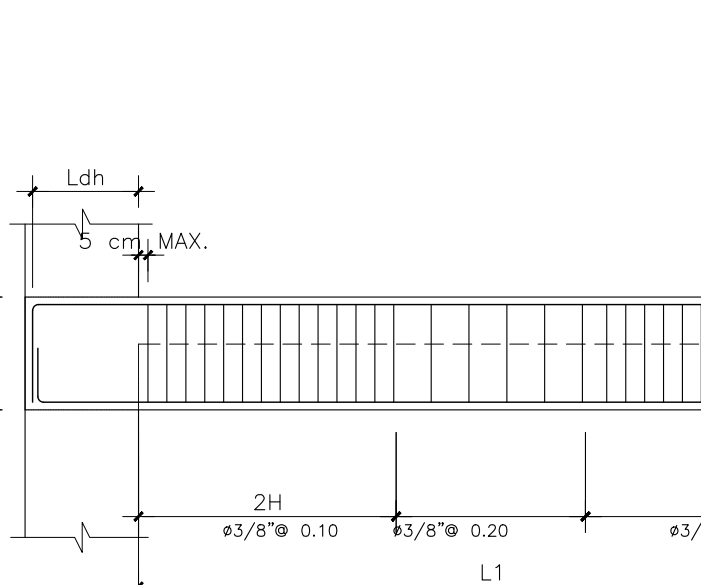
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



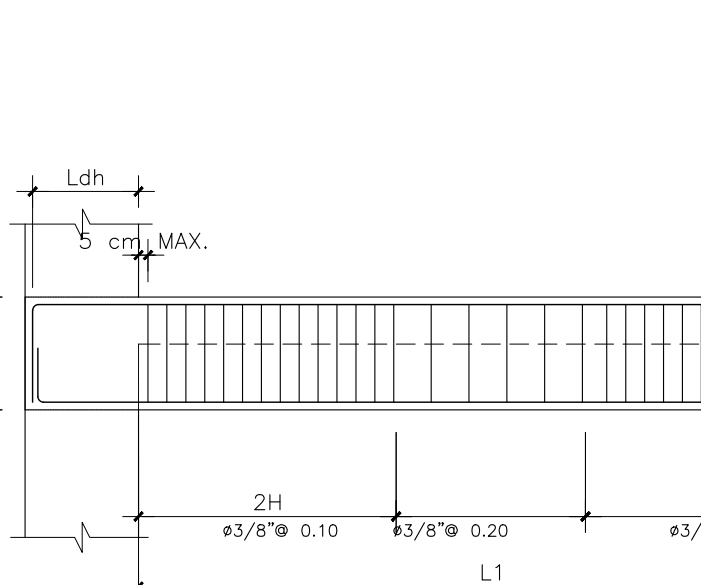
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



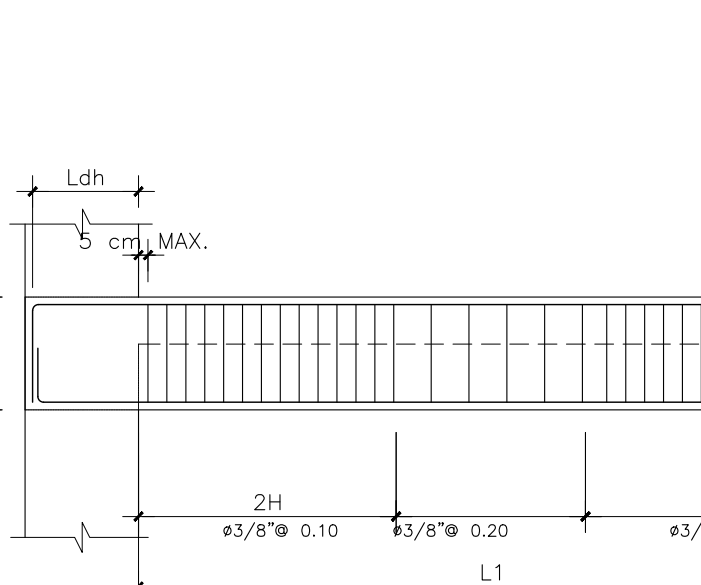
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



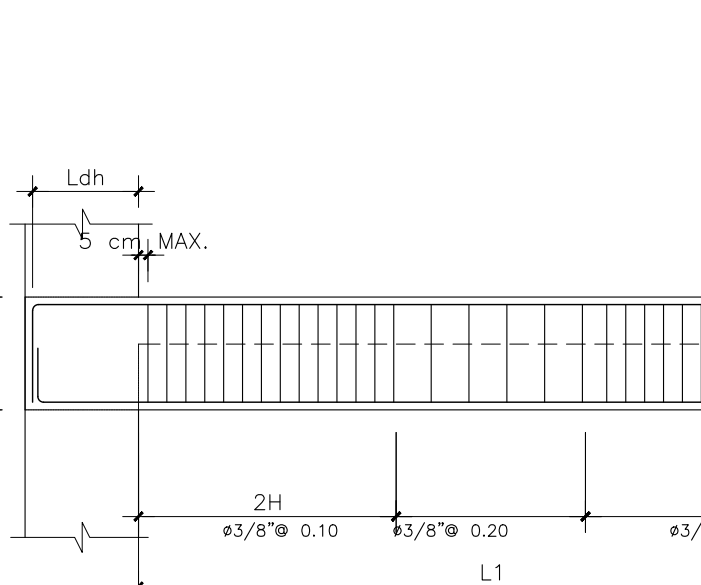
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



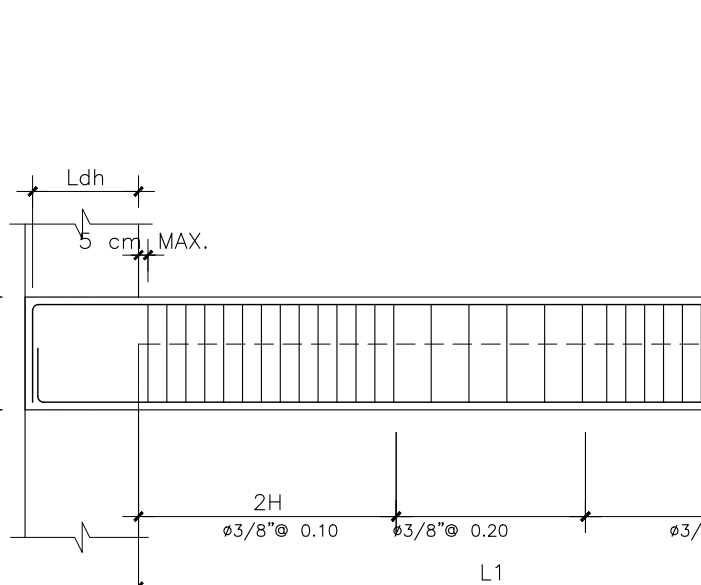
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



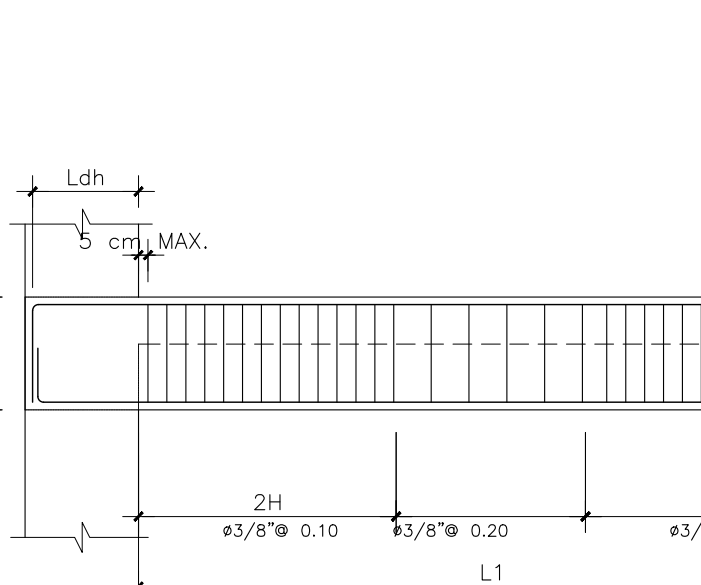
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



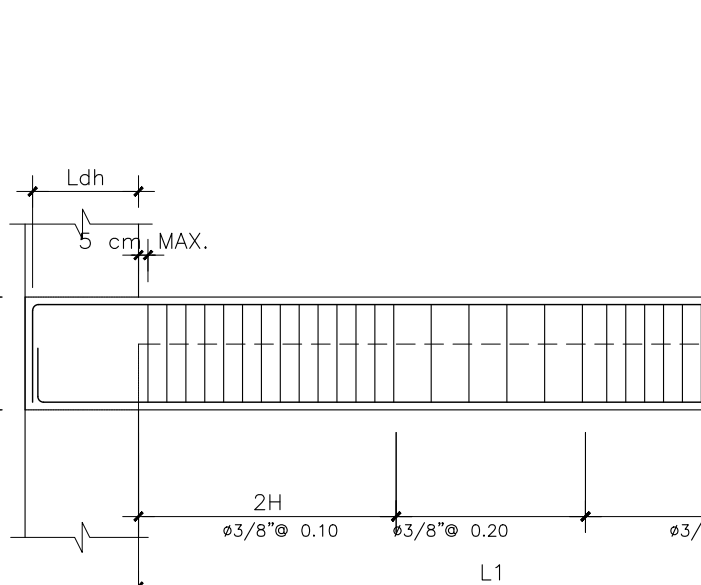
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



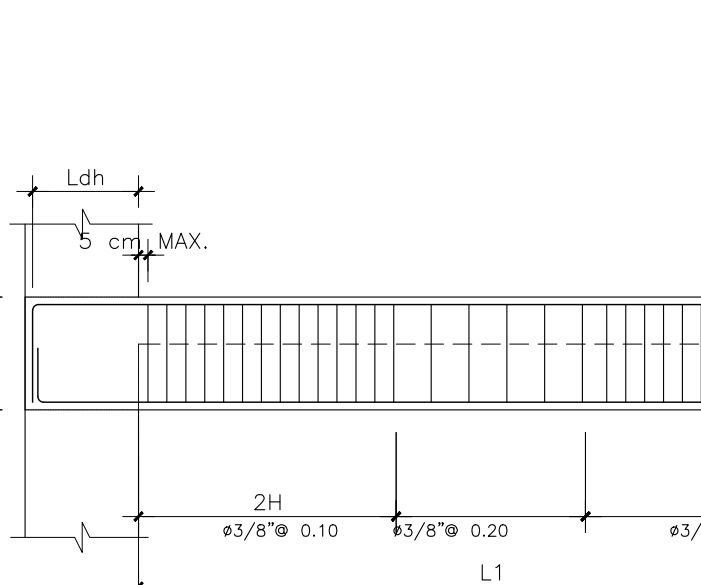
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



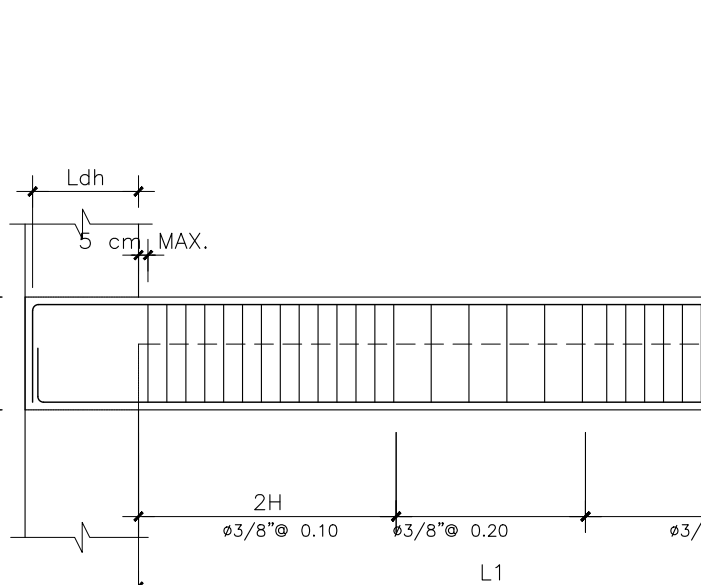
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



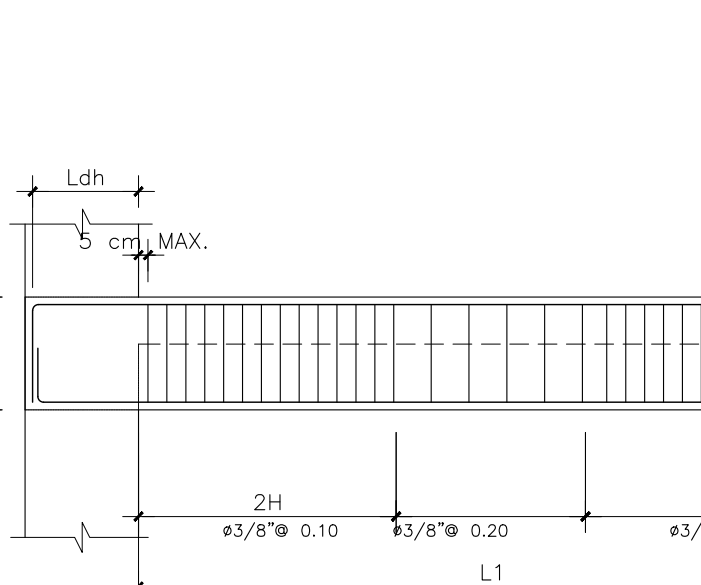
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



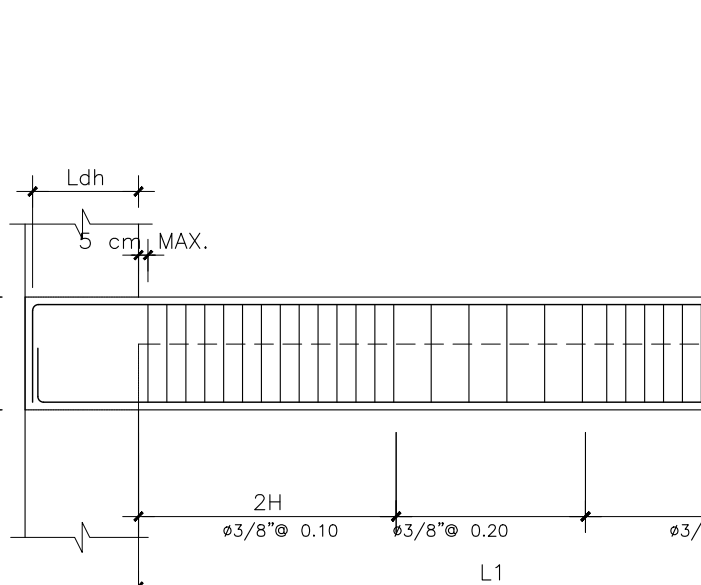
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



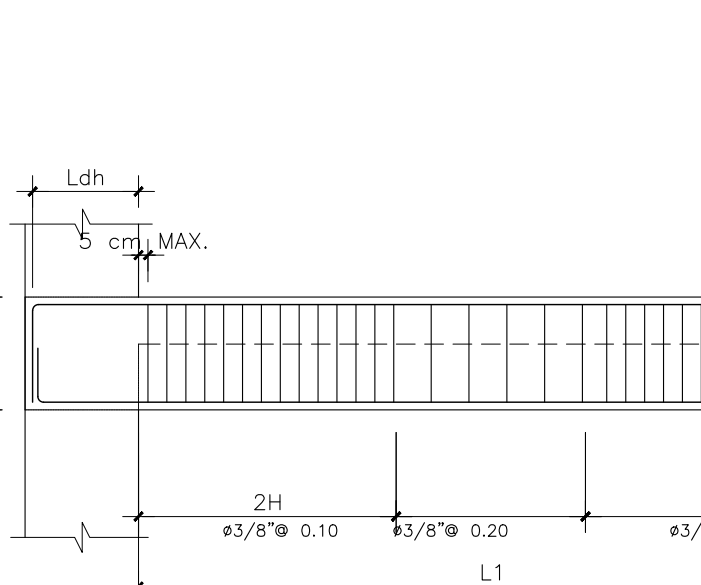
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



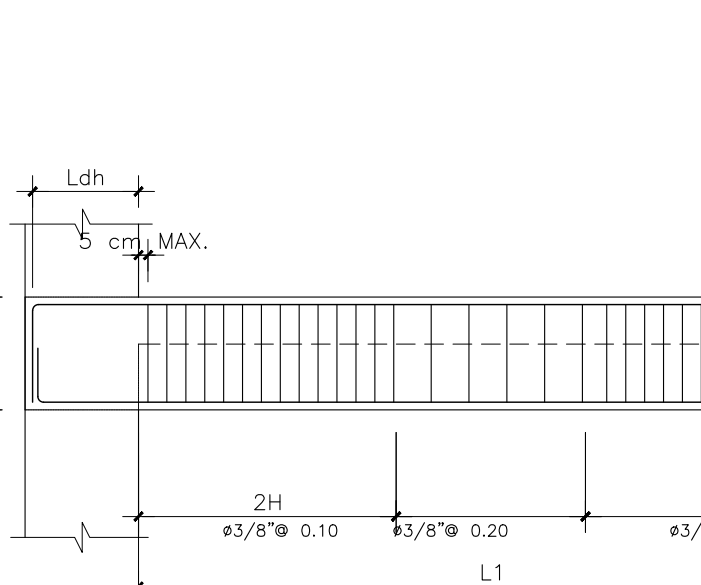
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



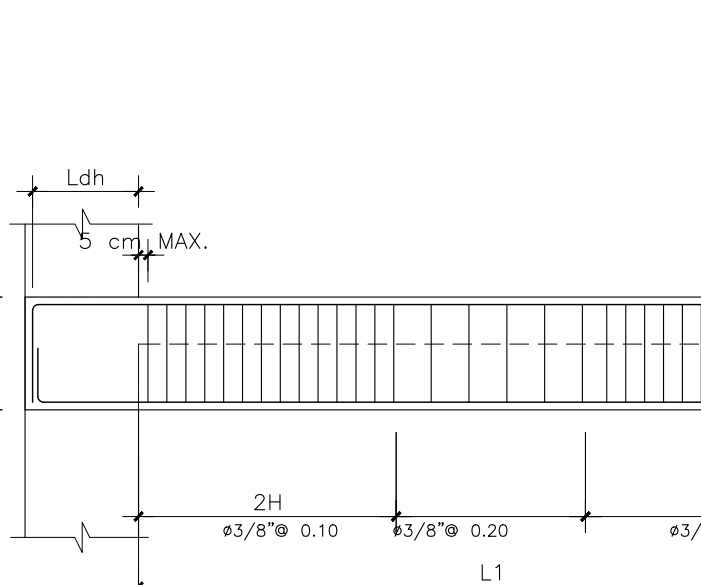
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



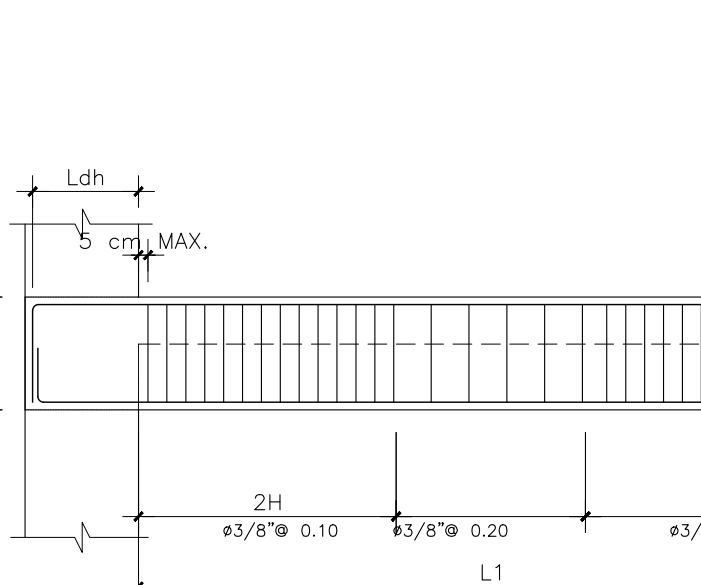
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



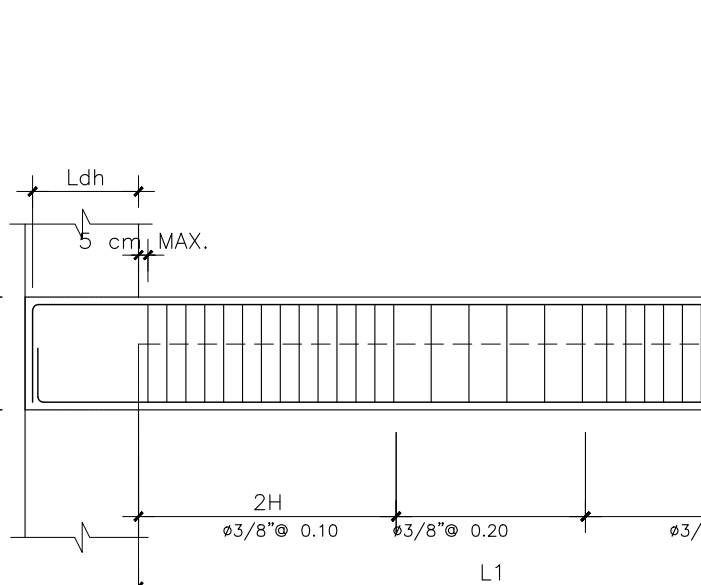
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



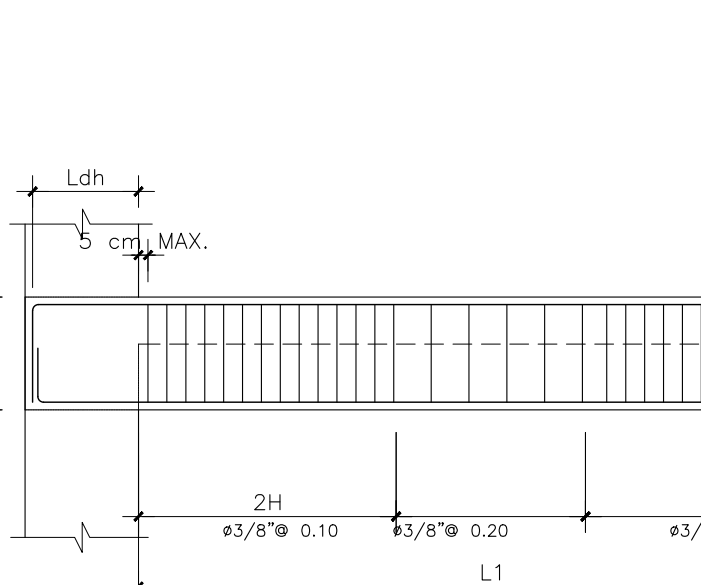
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



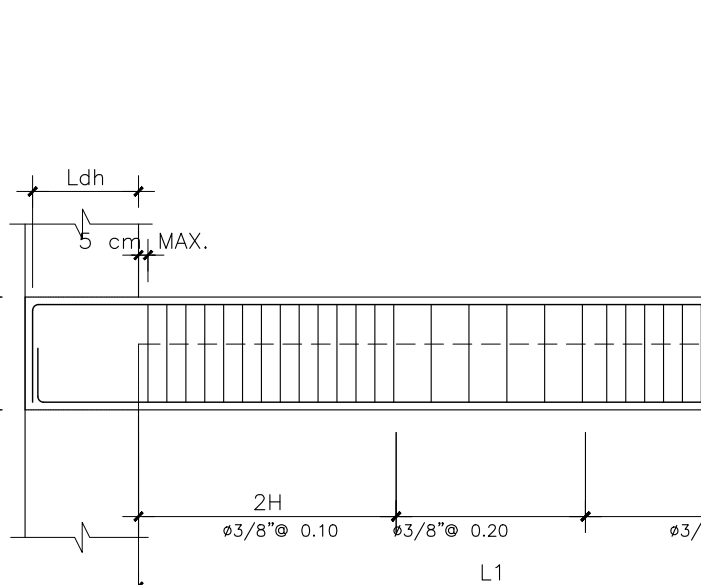
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



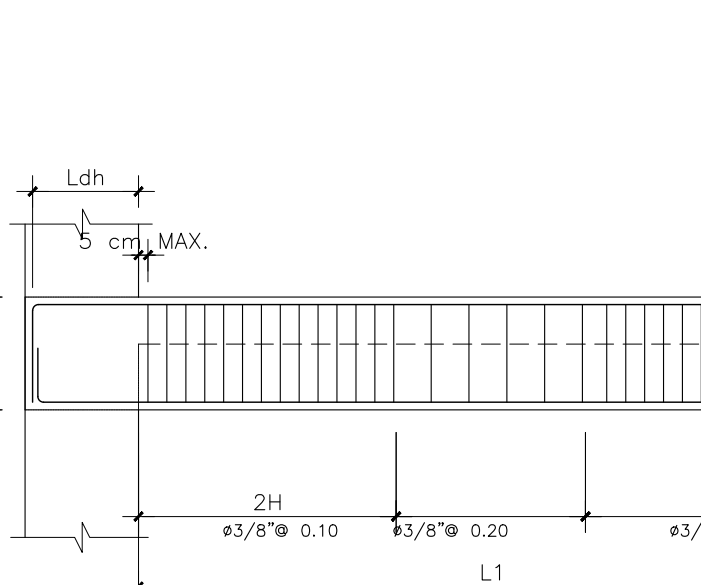
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



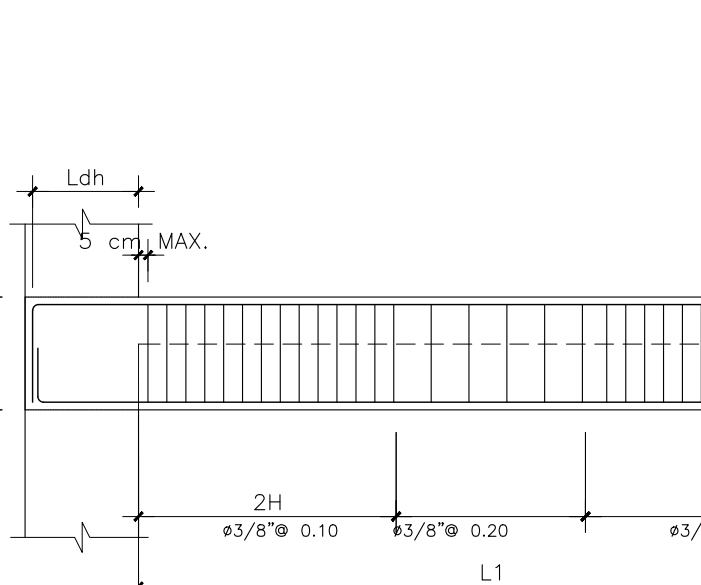
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



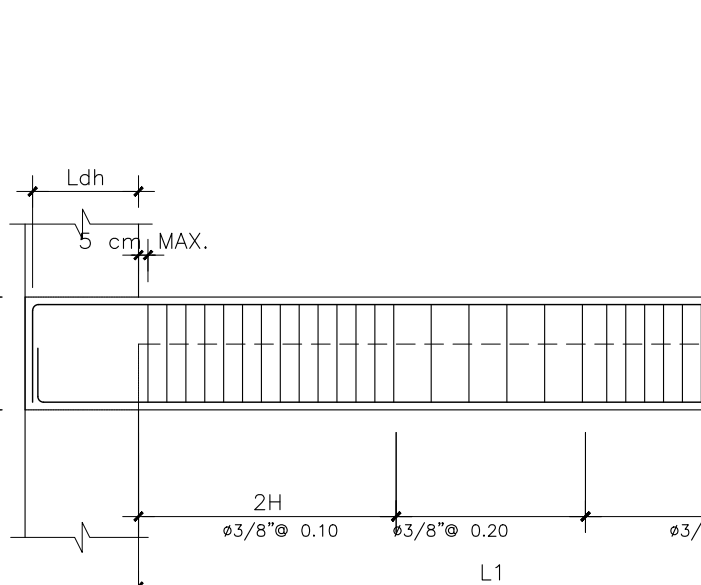
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



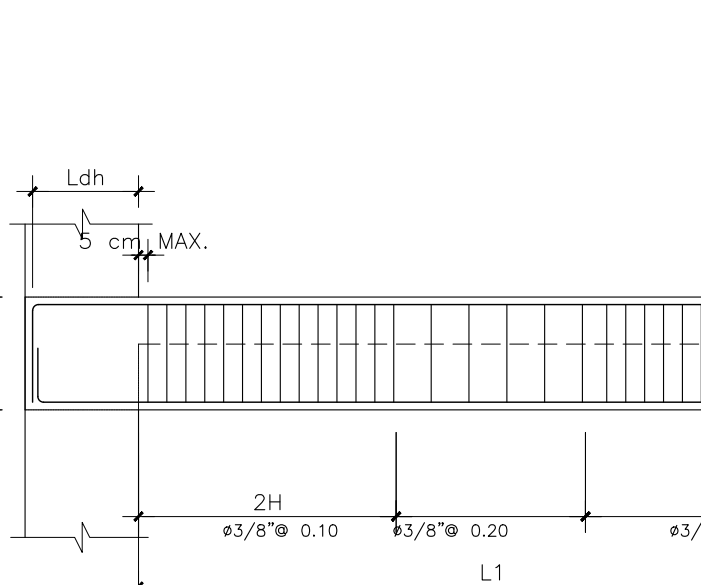
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



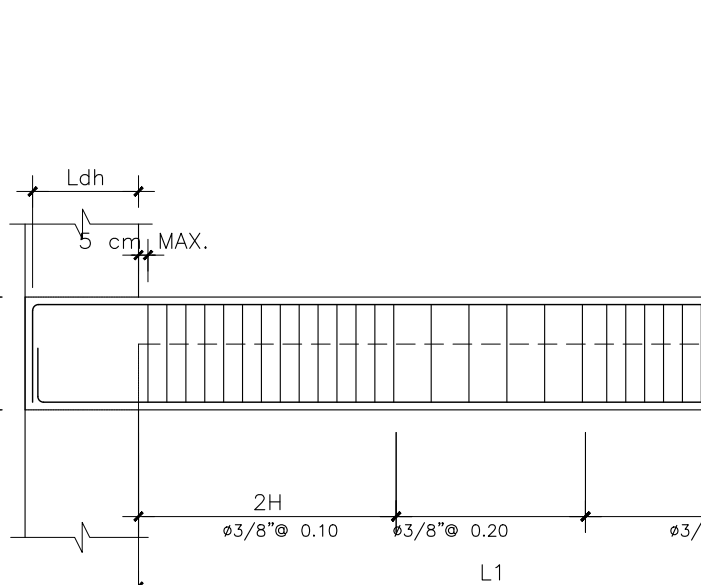
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



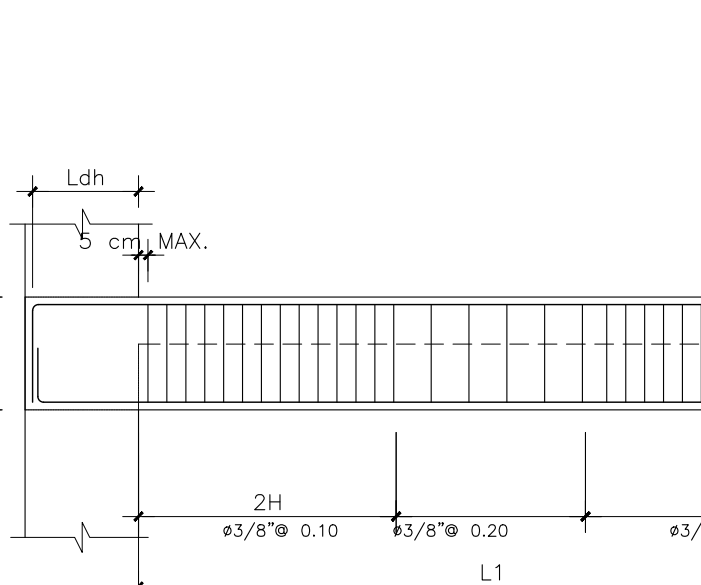
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



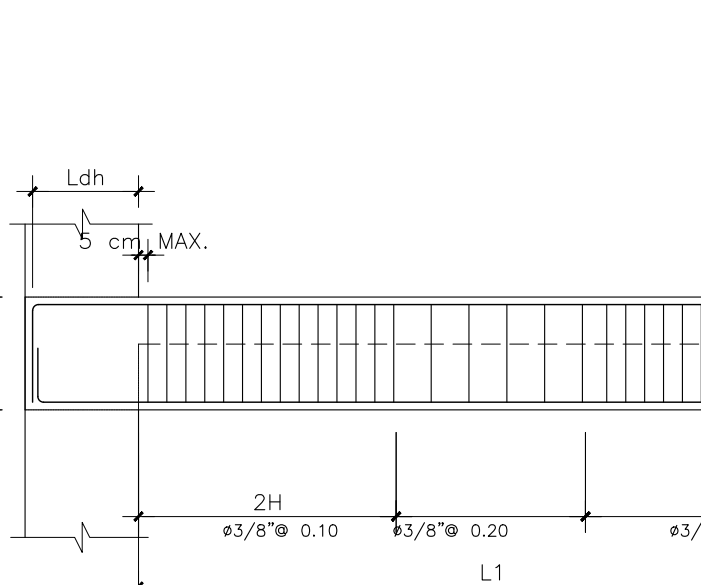
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



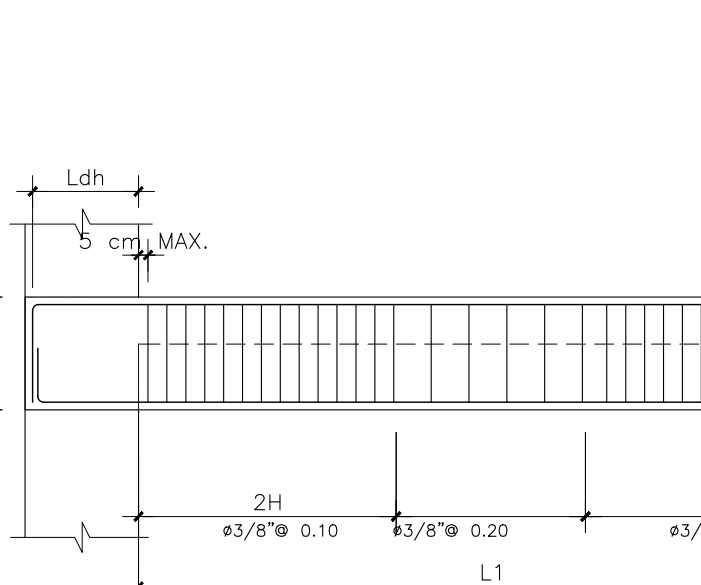
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



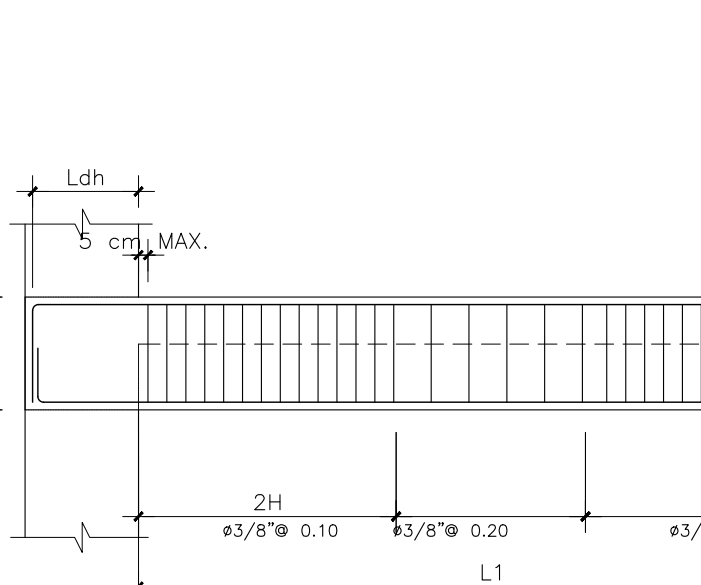
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



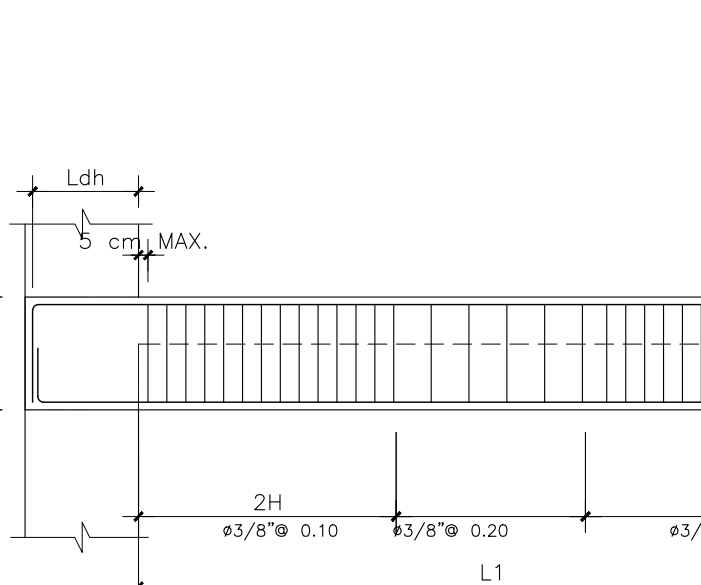
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



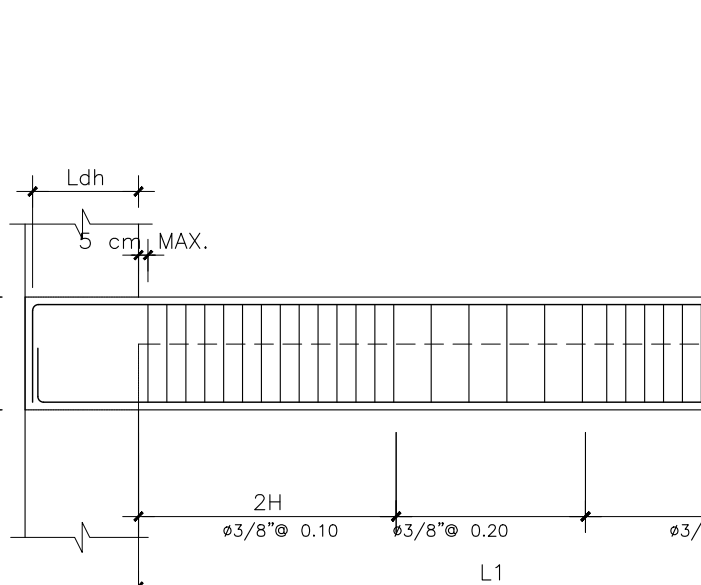
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



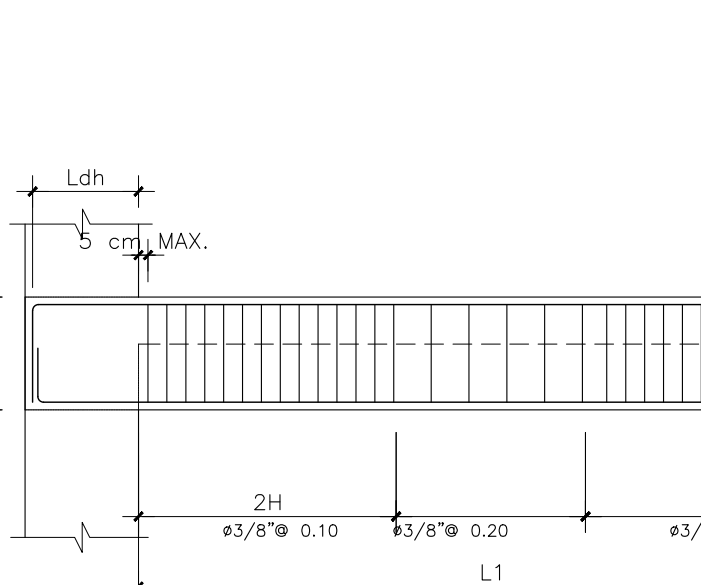
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



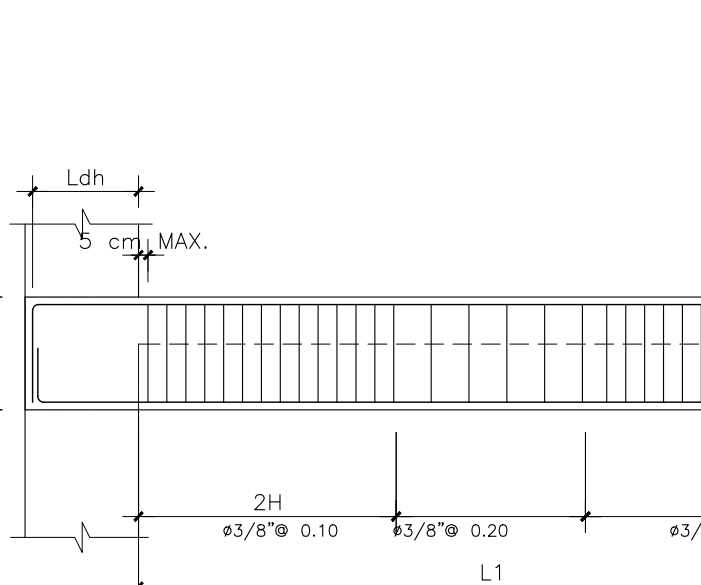
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



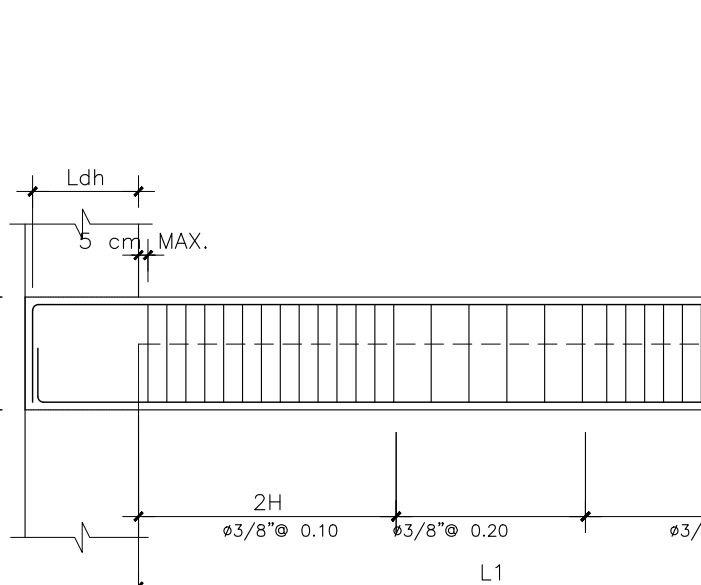
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



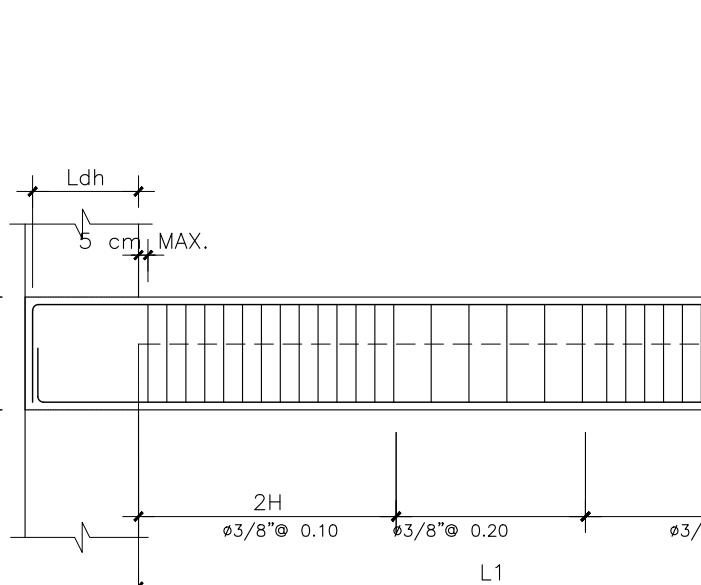
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



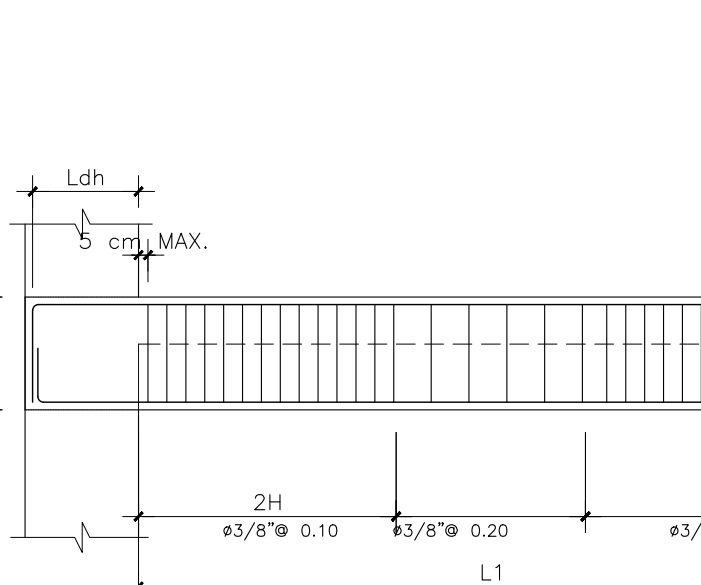
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



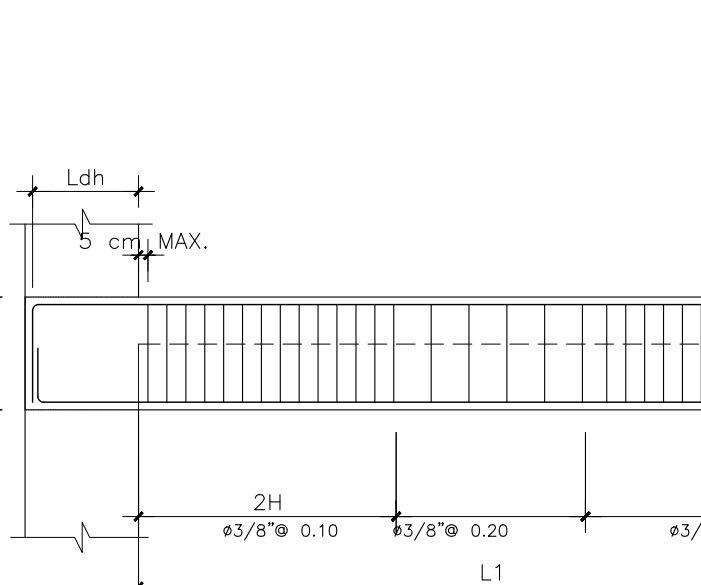
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



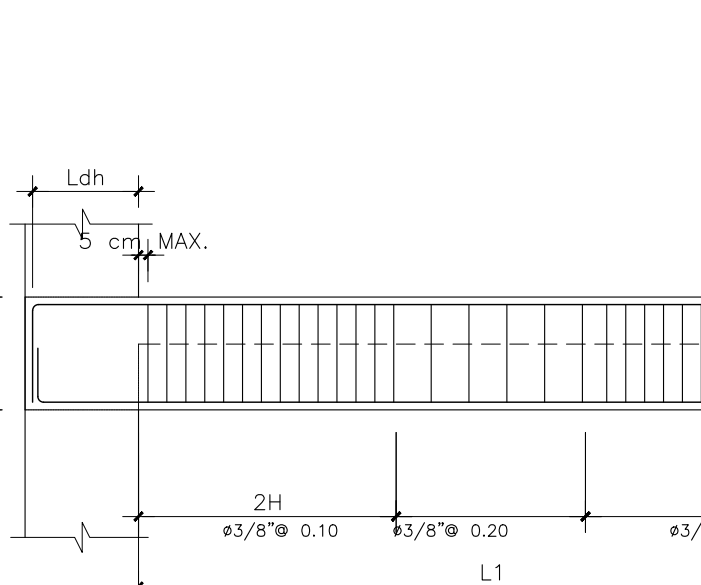
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



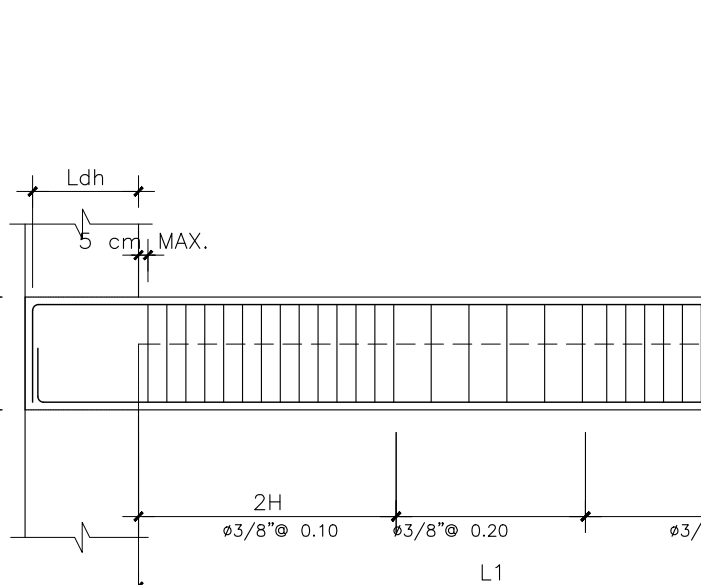
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



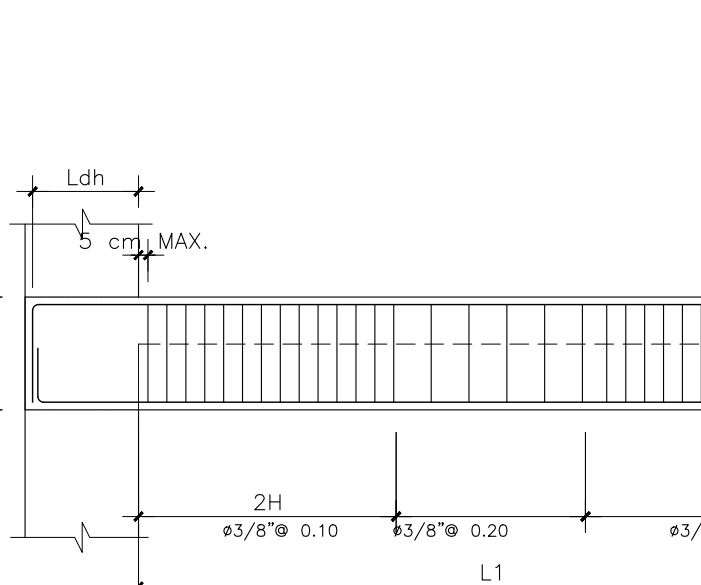
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



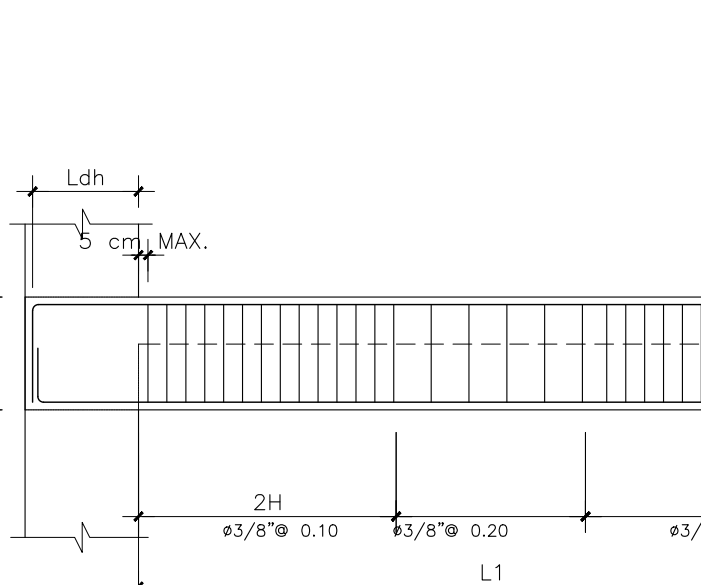
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



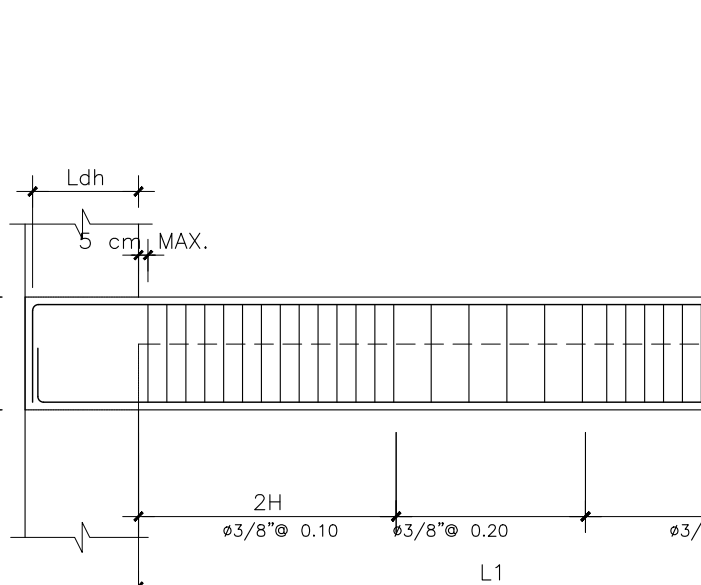
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25



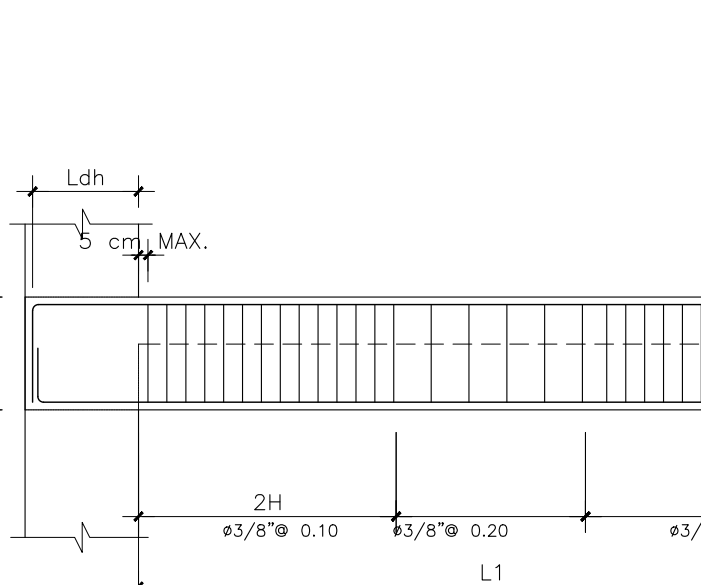
1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25

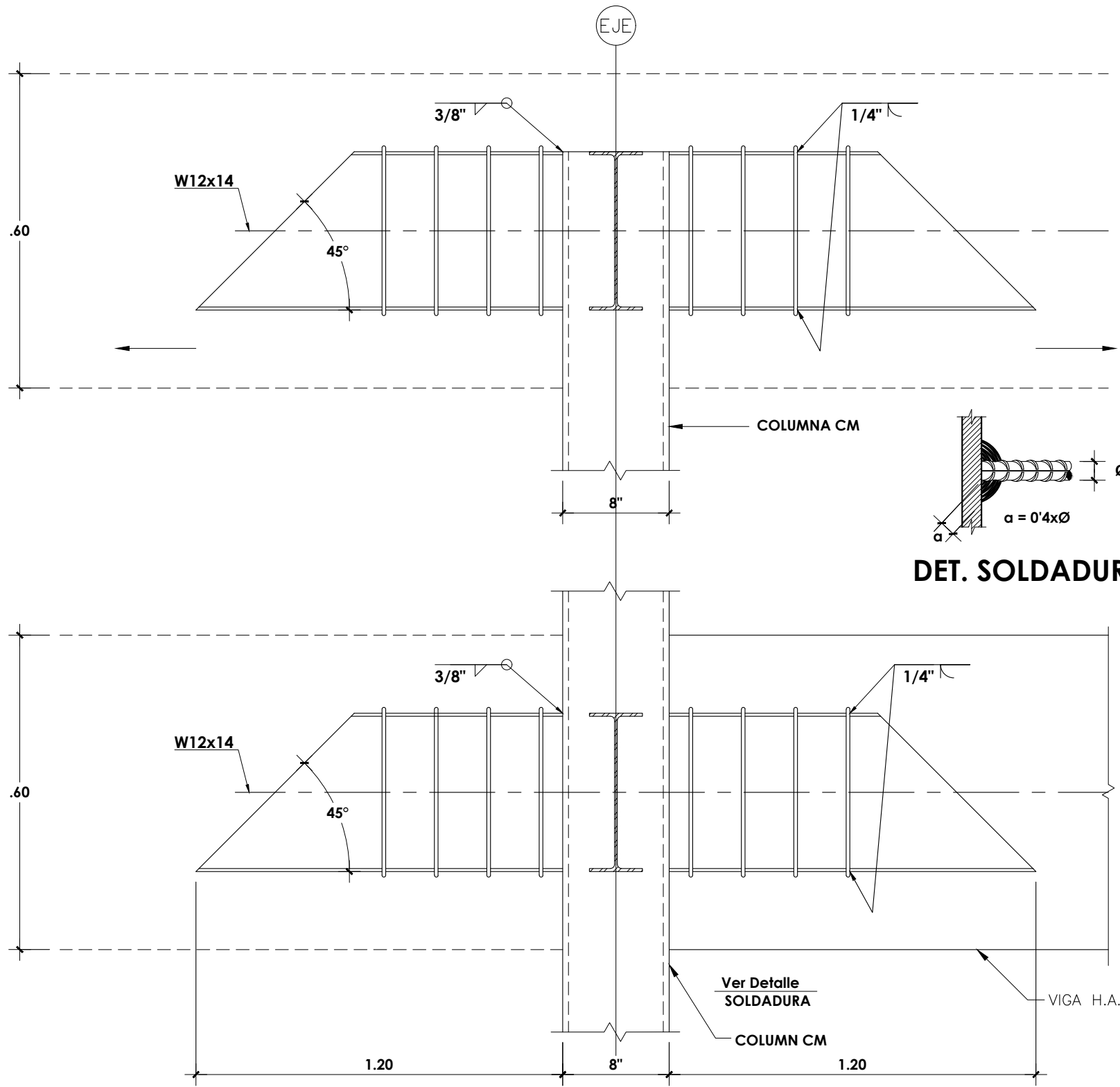


1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25

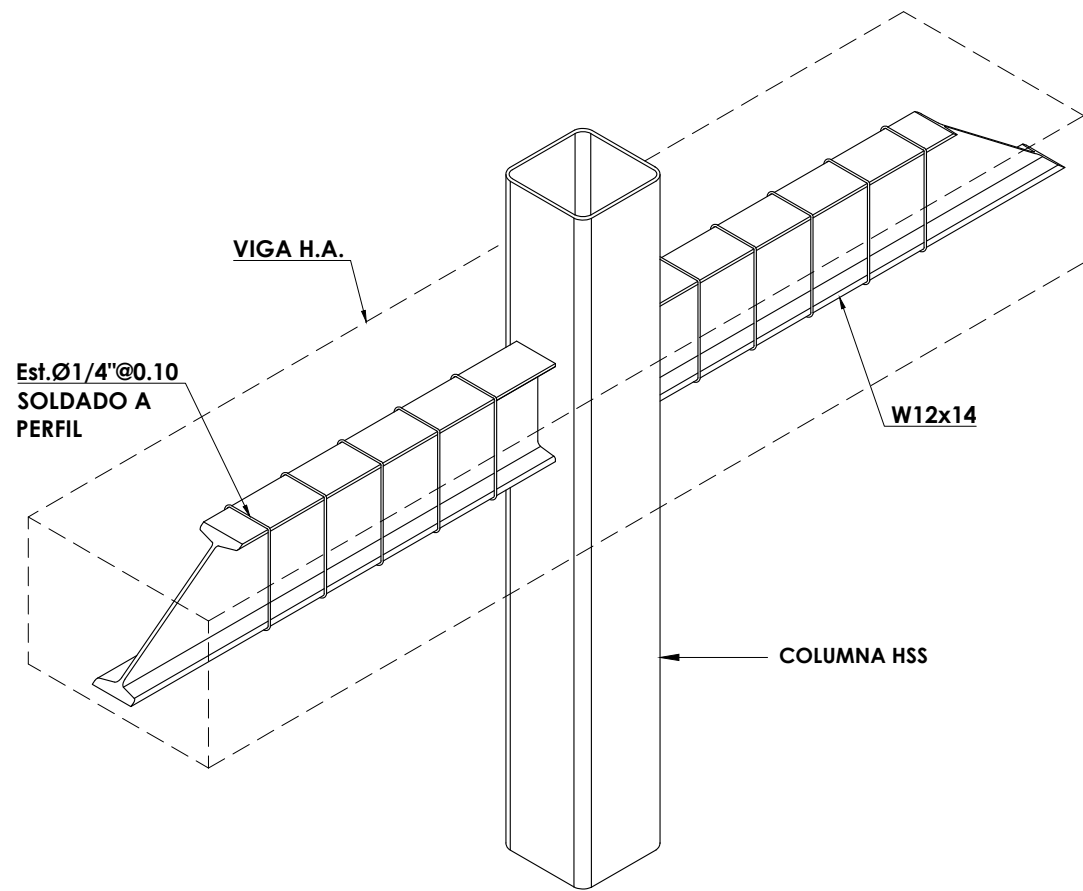


1 DETALLE NUDO DUCTIL
E-12 ESC. 1:25

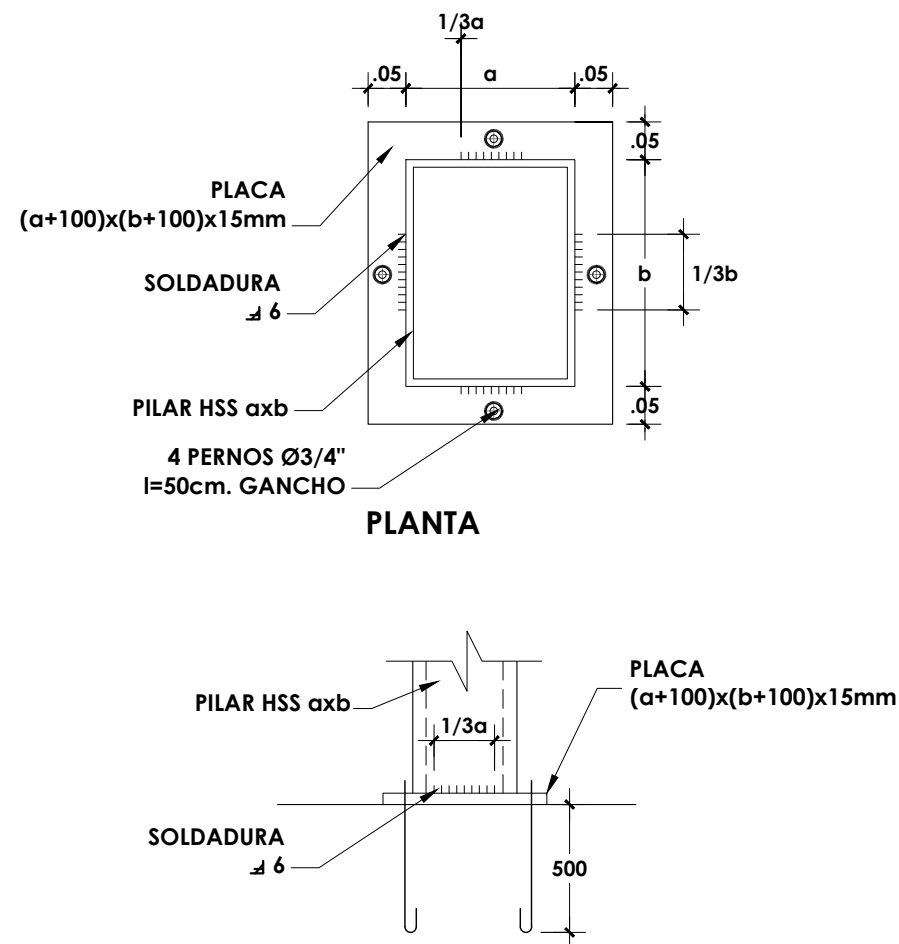




DETALLE UNION VIGA H.A.-COLUMNA MET
ESC. 1:20



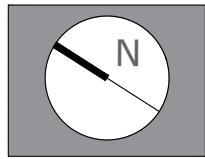
PERSPECTIVA ESQUEMATICA UNION
NO ESC.



DETALLE APOYO PILAR METÁLICO
EN VIGA O MURO DE HORMIGÓN
4
E-12 NO ESCALA



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-0 NOTAS GENERALES
DETALLES**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

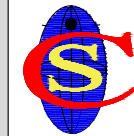
LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

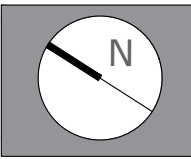
CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:

No: _____

Santana Silvestre & Asociados, S.R.L. INGENIEROS EN GEOMÁTICA	
GEOMÁTICA: TOPOGRAFÍA - CARTOGRAFÍA - FOTOGRAMETRÍA Cecilio Santana & Asociados, S.R.L. Lugar de Trabajo: P.O. Box 111, Santo Domingo, D.R. Calle: R-100 - Tel: 361-484855 Fax: 361-484855 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com	
	PROYECTO: HOTEL LAS MERCEDES
	PROPIETARIO: MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.
	PROPIETARIO: _____
ARQUITECTO: _____	HOJA No: _____



IBEROSTAR SANTO DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-1 CIMENTACIÓN
CIMENTACIÓN, REPLANTEO**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:

No: _____

Santana Silvestre & Asoc., S.R.L.
INGENIEROS

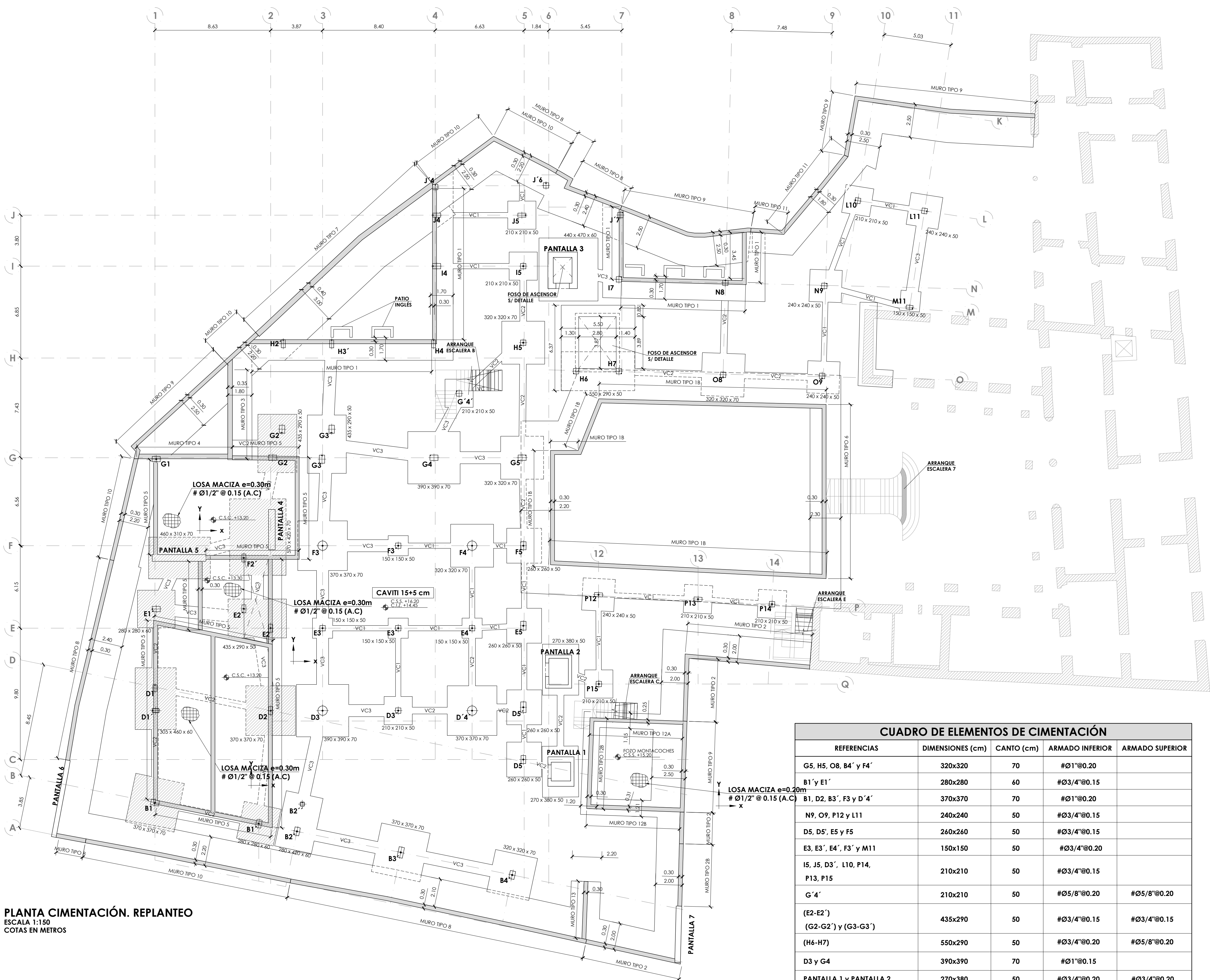
GESEDA: TOPOGRAFÍA, CARTOGRAFÍA, FOTOGRAFÍA, FOTOMETRÍA, CECILIO SANTANA & ASOCIADOS, S.R.L.
Lugar de Nro. 33 mts. Barrio A. Sanchez PLAZA INTERCOMERCIAL
Cm. Nro. 1 - Tel. 301-484850 Fax 301-484850 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com

PROYECTO: HOTEL LAS MERCEDES

PROPIETARIO: MECVEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.

ARQUITECTO: _____

HOJA No. _____



PLANTA CIMENTACIÓN. REPLANTEO
ESCALA 1:150
COTAS EN METROS

NOTA:

C.S.S. COTA SUPERIOR DE SOLERA
C.S.Z. COTA SUPERIOR DE ZAPATA

MURO DE HORMIGÓN ARMADO
MUROS EXISTENTES

LOSA MACIZA e=0.30m
Ø1/2" @ 0.15 (A.C)

ZAPATAS A COTA +13.30

HIPOTESIS DE CALCULO

TENSION ADMISIBLE σ : 3.00 Kg/cm²

- NOTAS DE CIMENTACION**
- LA TENSION ADMISIBLE DEL TERRENO ADOPTADA PARA EL CALCULO DE LA CIMENTACION ES DE 3.00 Kg/cm² (SEGUN INFORME GEOTECNICO), QUE DEBERA SER CONFIRMADA CON SUS CARACTERISTICAS REALES, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
 - EN CASO DE NO ALCANZAR LA COTA INFERIOR DE CIMENTACION DEL TERRENO COMPETENTE, SE RELLENARA DE HORMIGON POBRE HASTA LLEGAR A DICHA COTA.
 - SE ALCANZARÁ LA COTA DE DESPLANTE FIJADA POR EL INFORME GEOTÉCNICO: Df = 1,50 m

NOTA IMPORTANTE

EL CONTRATISTA NO PODRÁ REPLANTAR GEOMÉTRICAMENTE CON EL PLANO ESTRUCTURAL AQUÍ DETALLADO. ES OBLIGATORIO TRABAJAR DIMENSIONAL Y GEOMÉTRICAMENTE CON LOS DOCUMENTOS DEL SET ARQUITECTÓNICO.

ESFUERZOS MATERIALES

CONCRETO ZAPATAS: f_c = 350 kg/cm²

**CARGAS DE DISEÑO
PLANTA +16.30**

1. PESO PROPIO MATERIALES:
1.a CONCRETO ARMADO W_c =2.40 Ton/m³
1.b ACERO W_a =7.85 Ton/m³

2. CARGA PERMANENTE (MUERTA) ENTREPISO: 150 Kg/m²

3. CARGA PERMANENTE (MUERTA) TABIQUERÍA: 100 Kg/m²

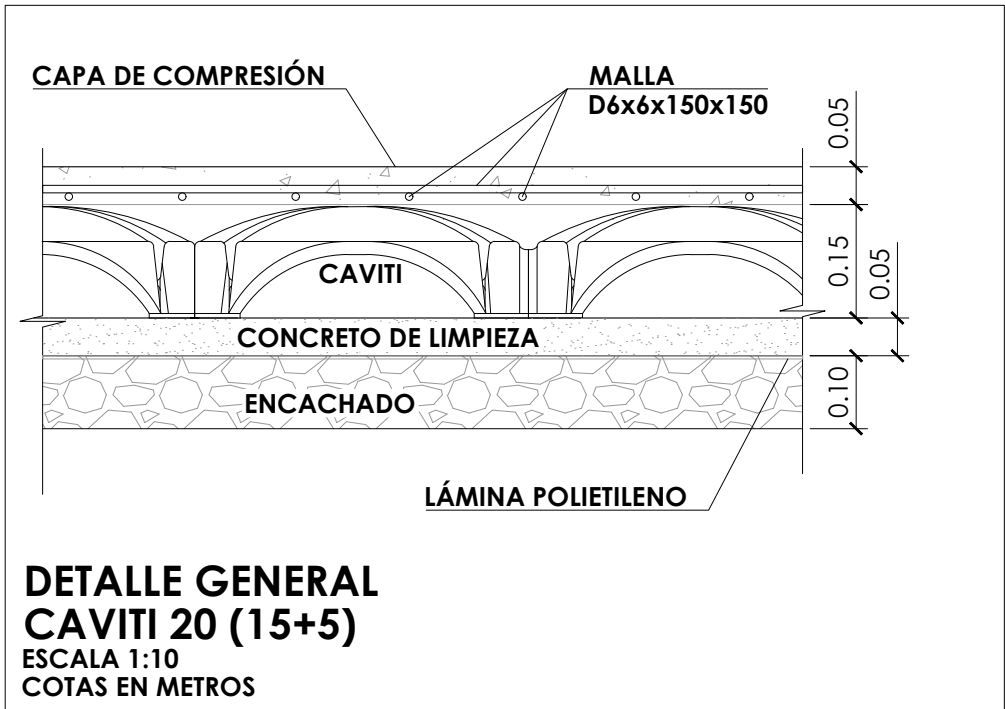
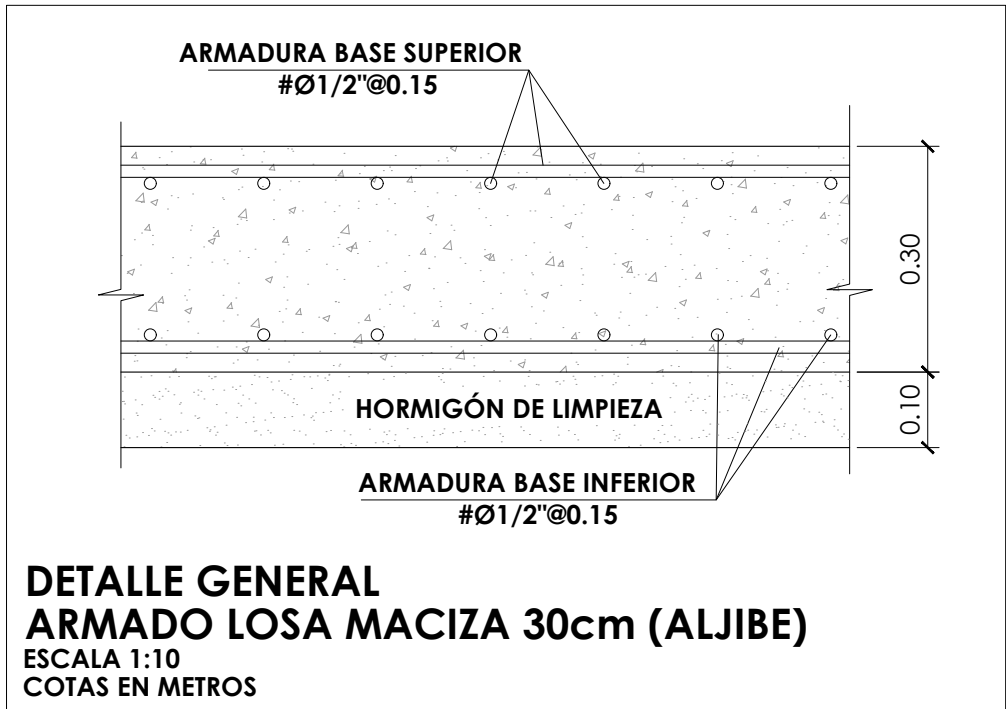
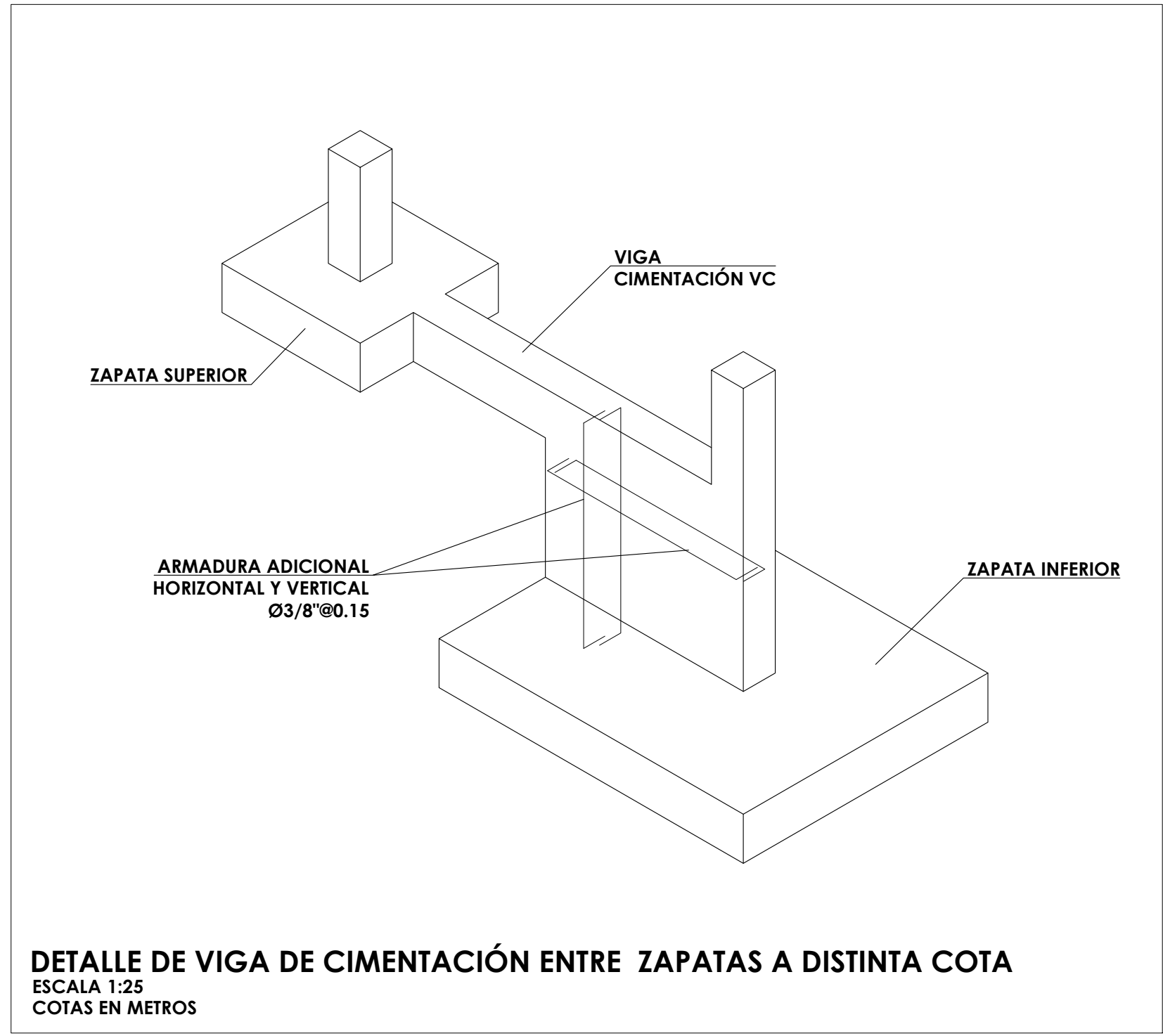
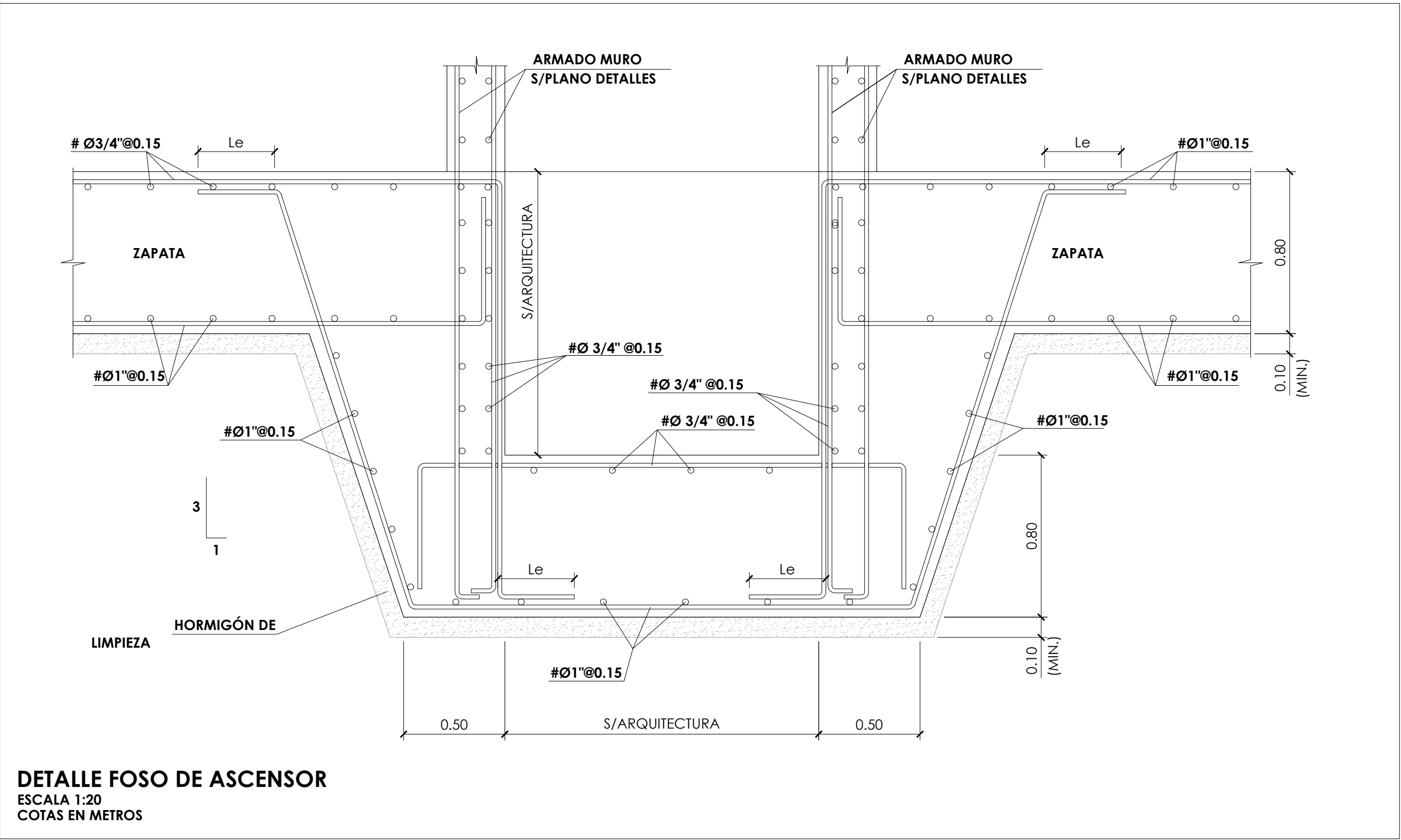
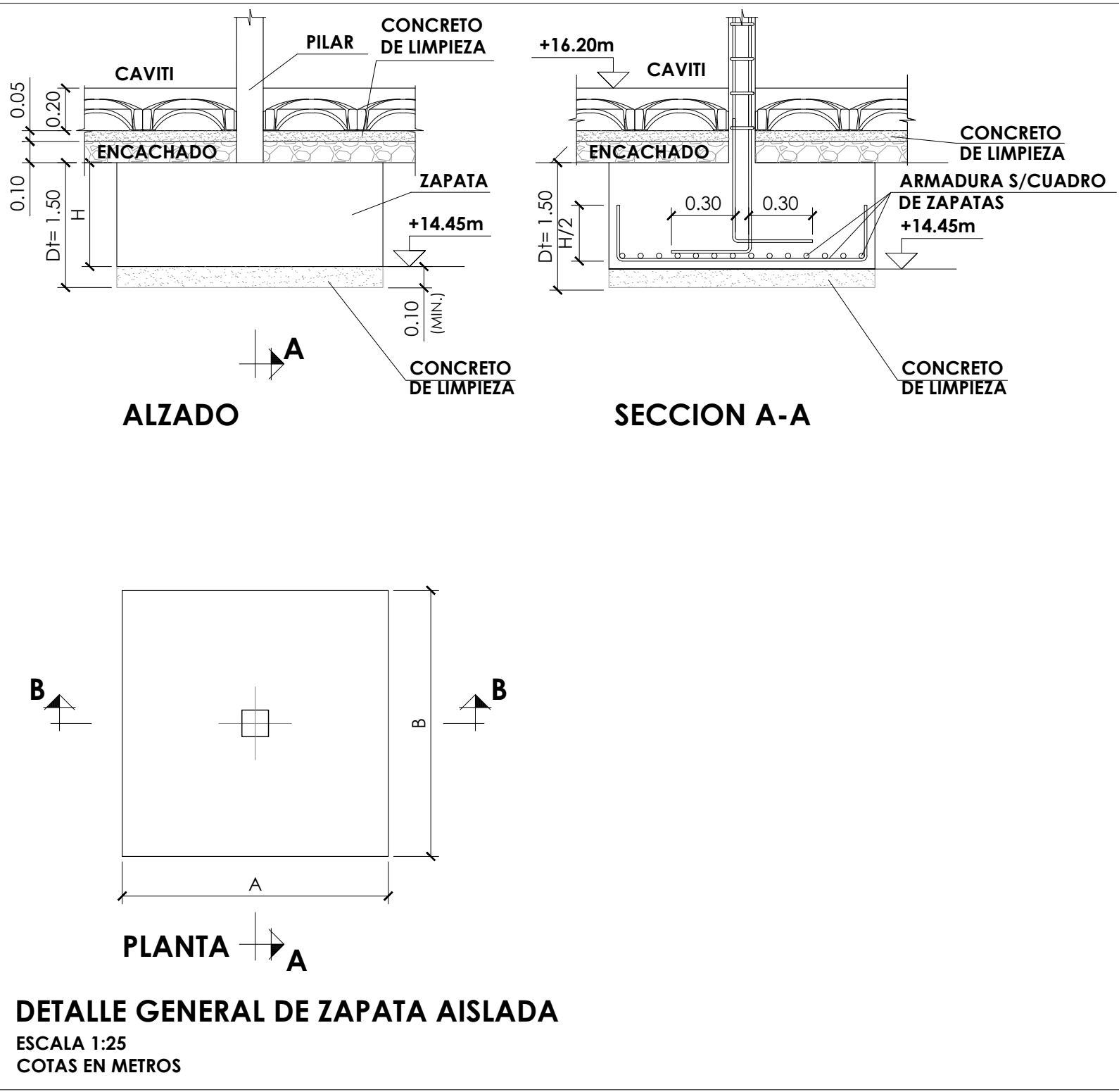
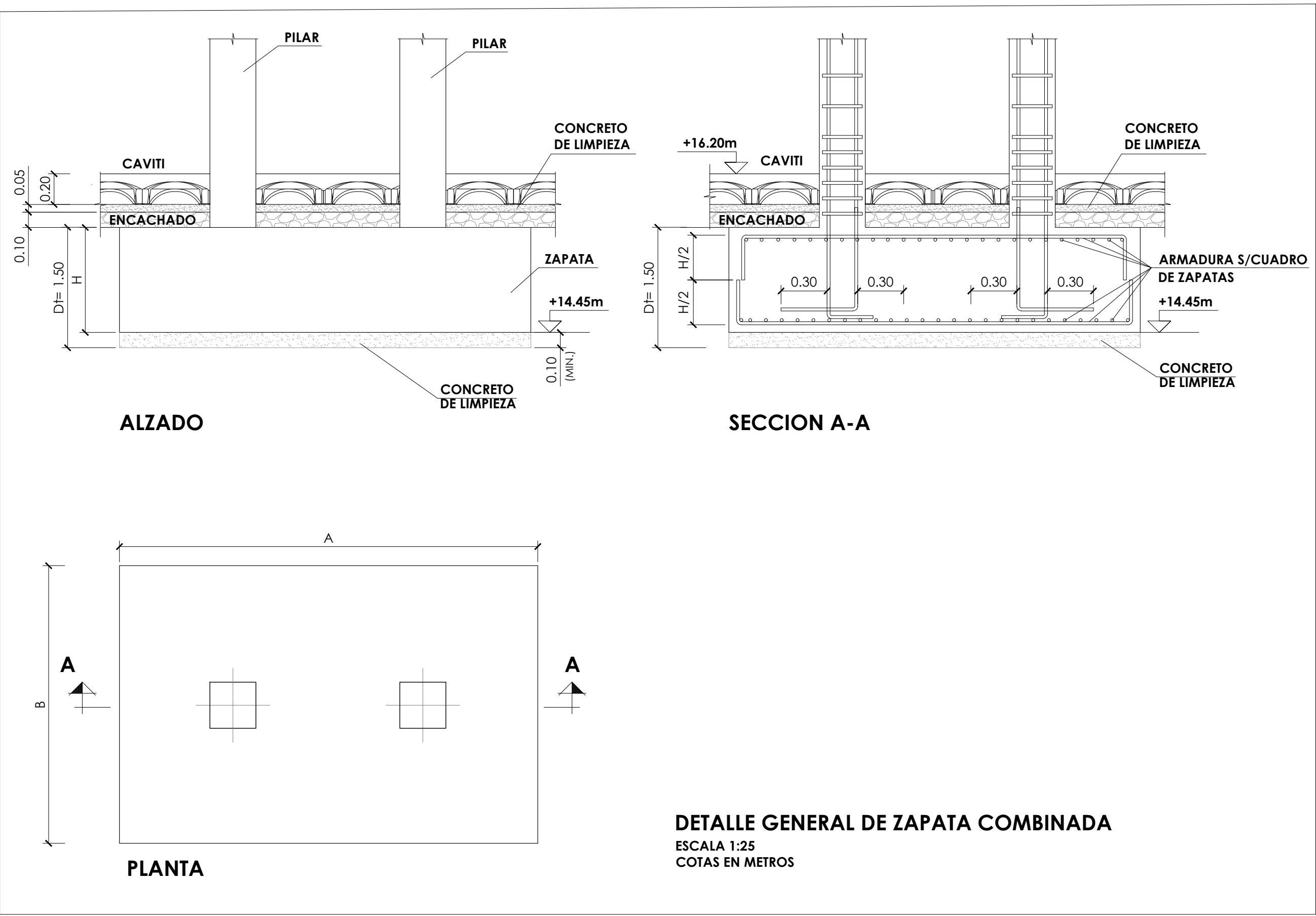
4. CARGA VIVA MÁXIMA ENTREPISO: 200 Kg/m²

5. CARGA VIVA ESCALERA Y PASILLOS: 300 Kg/m²

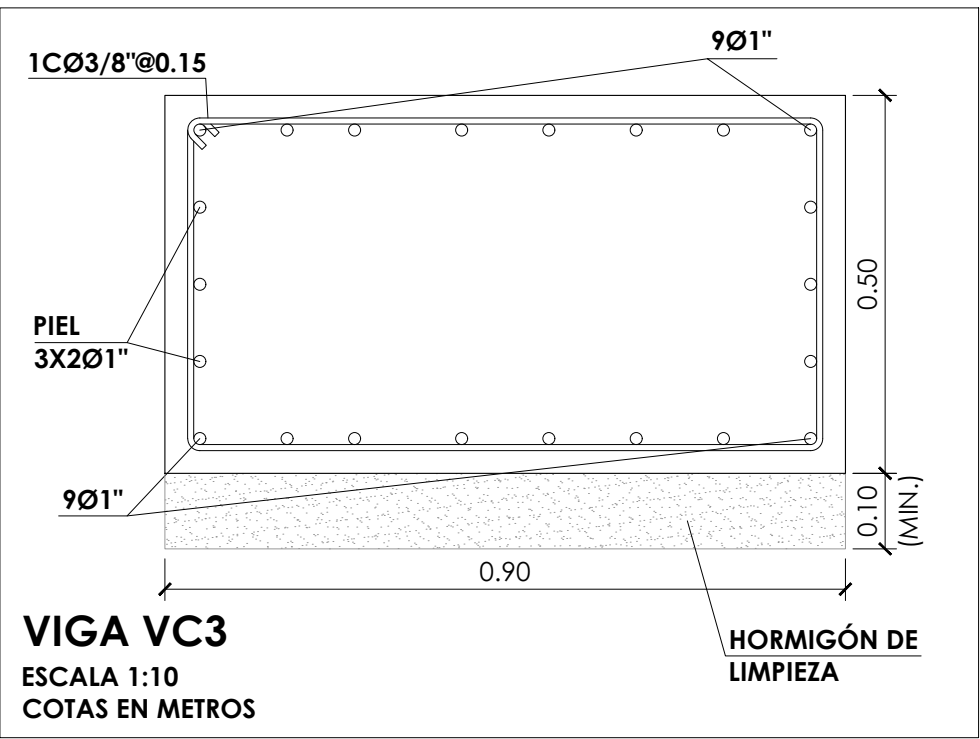
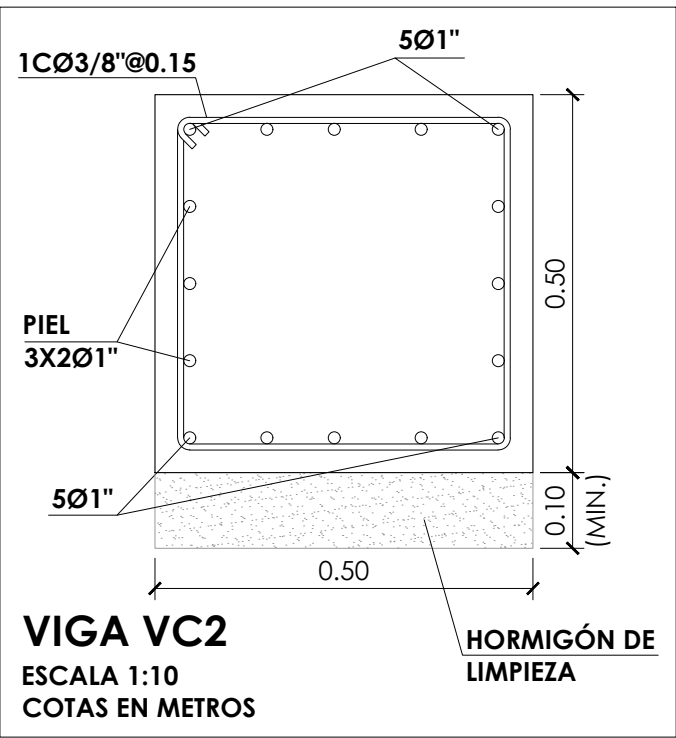
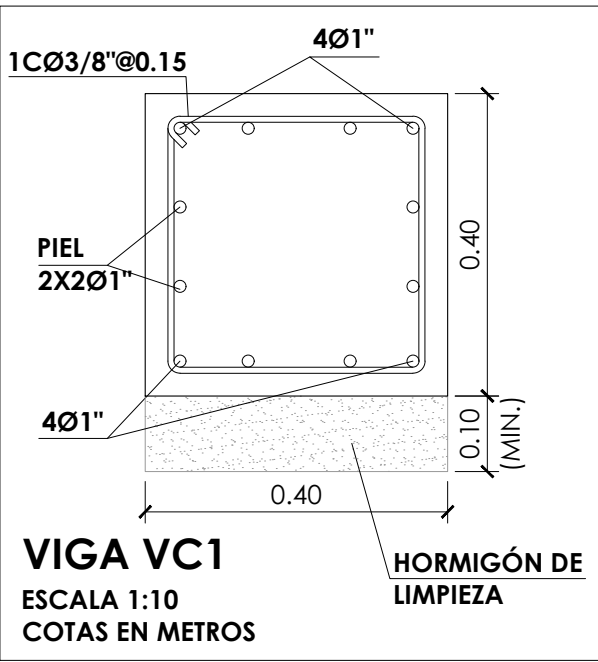
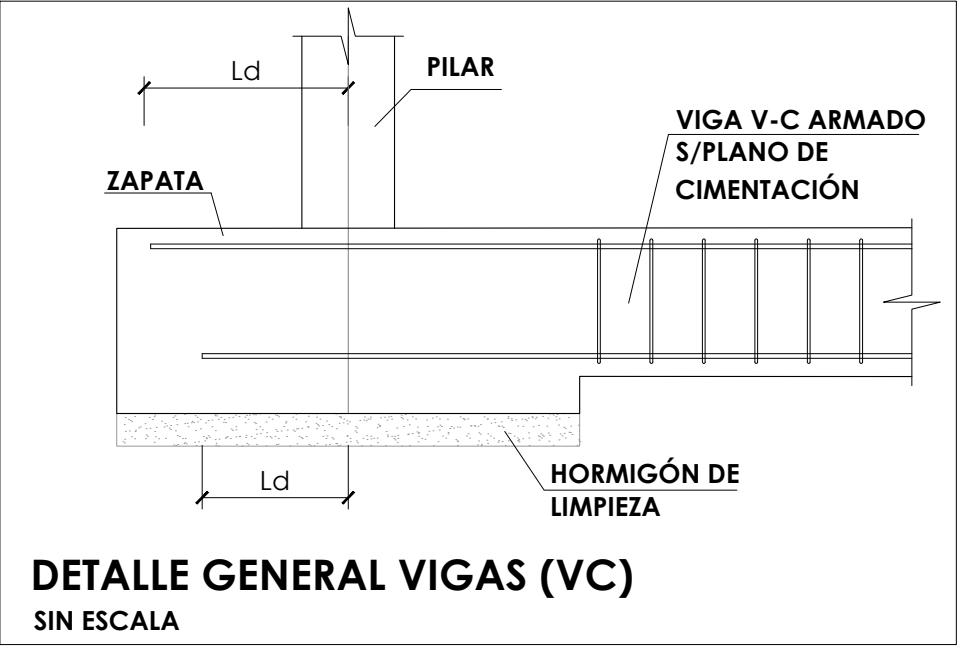
* Cargas adicionales indicadas en planos

CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c*	A 28 DÍAS
ZAPATAS		350 kg/cm ²
VIGAS Y LOSAS		350 kg/cm ²
PILARES Y MUROS		420 kg/cm ²
CONTENCIONES PERIMETRALES		350 kg/cm ²
- ACERO PASIVO REFUERZO	f _{yk}	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm ²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		

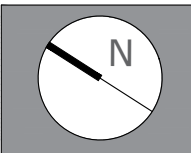
CUADRO DE ELEMENTOS DE CIMENTACIÓN				
REFERENCIAS	DIMENSIONES (cm)	CANTO (cm)	ARMADO INFERIOR	ARMADO SUPERIOR
G5, H5, O8, B4' y F4'	320x320	70	#Ø1" @ 0.20	
B1' y E1'	280x280	60	#Ø3/4" @ 0.15	
B1, D2, B3', F3 y D'4'	370x370	70	#Ø1" @ 0.20	
N9, O9, P12 y L11	240x240	50	#Ø3/4" @ 0.15	
D5, D5', E5 y F5	260x260	50	#Ø3/4" @ 0.15	
E3, E3', E4', F3' y M11	150x150	50	#Ø3/4" @ 0.20	
I5, J5, D3', L10, P14, P13, P15	210x210	50	#Ø3/4" @ 0.15	
G'4'	210x210	50	#Ø5/8" @ 0.20	#Ø5/8" @ 0.20
(E2-E2') y (G2-G2') y (G3-G3')	435x290	50	#Ø3/4" @ 0.15	#Ø3/4" @ 0.15
(H6-H7)	550x290	50	#Ø3/4" @ 0.20	#Ø5/8" @ 0.20
D3 y G4	390x390	70	#Ø1" @ 0.15	
PANTALLA 1 y PANTALLA 2	270x380	50	#Ø3/4" @ 0.20	#Ø3/4" @ 0.20
(D1-D1')	305x460	60	#Ø1" @ 0.20	#Ø3/4" @ 0.15
(B2'-B2')	280x420	60	#Ø3/4" @ 0.15	#Ø3/4" @ 0.15
(PANTALLA 3-16)	440x470	60	#Ø1" @ 0.20	#Ø3/4" @ 0.20
PANTALLA 5	460x310	70	#Ø3/4" @ 0.15	#Ø3/4" @ 0.15
(PANTALLA 4-F2')	570x420	70	#Ø3/4" @ 0.20	#Ø3/4" @ 0.20
PANTALLA 6	S/MURO 8			
PANTALLA 7	S/MURO 28			



CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm ²	
VIGAS Y LOSAS	420 kg/cm ²	
PILARES Y MUROS	350 kg/cm ²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	fyk	
- ACERO PASIVO REFUERZO	GRADO 60	420 N/mm ²
TODA ESTRUCTURA		
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-1 CIMENTACIÓN
CIMENTACIÓN. DETALLES**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:

No: _____



GESEDA - TOPOGRAFIA - CARTOGRAFIA - FOTOGRAFIA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lugar de Venta No. 13, Calle A, Sancho Plaza INTERCARIBE
Cm. RAO - Tel. 361-484855 Fax 361-484855 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com

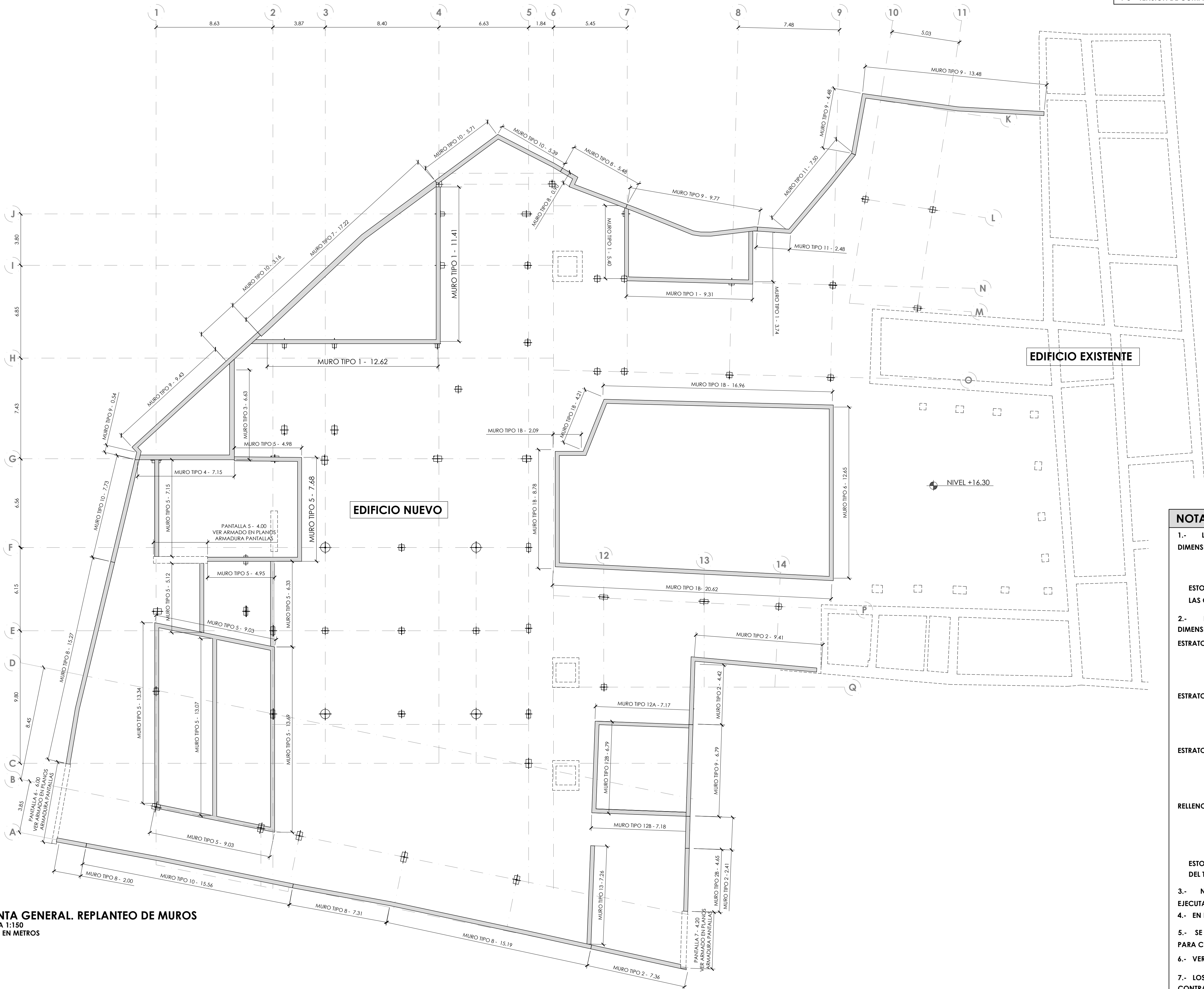
PROYECTO:
HOTEL LAS MERCEDES

PROPIETARIO:
MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.

PROPIETARIO

ARQUITECTO

HOJA No.



PLANTA GENERAL. REPLANTEO DE MUROS
ESCALA 1:150
COTAS EN METROS

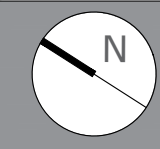
CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	f _{yk}	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		

NOTAS CIMENTACIÓN

- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LA CIMENTACIÓN SON LOS SIGUIENTES :
TENSION ADMISIBLE σ : 300 KN/m²
MODULO DE BALASTO K_v : 40000 KN/m³
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS POR EL ESTUDIO GEOTÉCNICO Y CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LOS MUROS SON LOS SIGUIENTES :
ESTRATO 1. ARCILLAS ARENOSAS. (0.00 m a -2.00 m)
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 16°
COHESIÓN DEL TERRENO c : 25 KN/m²
ESTRATO 2. CALIZA ARRECIFAL METEORIZADA. (-2.00 m a -4.50 m)
DENSIDAD TIERRAS γ : 18 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 34°
COHESIÓN DEL TERRENO c : 0 KN/m²
ESTRATO 3. CALIZA ARRECIFAL SANA. (-4.50 m a VAR)
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 40°
COHESIÓN DEL TERRENO c : 100 KN/m²
RELLENO EN EL TRASDÓS DE MUROS A DOS CARAS
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 30°
COHESIÓN DEL TERRENO c : 0 KN/m²
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- NO SE RELLENARÁ DE TIERRAS EL TRASDÓS DE LOS MUROS HASTA HABER EJECUTADO EL FORJADO DE CORONACIÓN CORRESPONDIENTE.
- EN EL CÁLCULO NO SE HA CONSIDERADO LA PRESENCIA DEL NIVEL FREÁTICO.
- SE RECOMIENDA COLOCAR UN BERENJENO VERTICAL EN AMBOS PARAMENTOS PARA CONTROLAR LA FISURACIÓN DEL MURO. (CADA 5 m. APROXIMADAMENTE)
- VER DETALLES Y ARMADO DE MUROS EN PLANOS DE MUROS.
- LOS MUROS PERIMETRALES SE EJECUTARÁN ENCOFRADOS A UNA CARA CONTRA EL MURO TIPO "SOIL-NAILING" HASTA LA COTA -4.50 m.



PLANOS
ESTRUTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-2 CONTENCIONES
MUROS. REPLANTEO GENERAL**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____

Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
INGENIEROS EN GEOMÉTICA Y TOPOGRAFÍA

GEOMÉTRICA - TOPOGRAFÍA - CARTOGRAFÍA - FOTOGRAFÍA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Calle de Yagu No. 33 mts. Rafael A. Sanchez PLAZA INTERCARIBE
Cm. RDC - Tel: 361-484855 Fax: 361-484855 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com

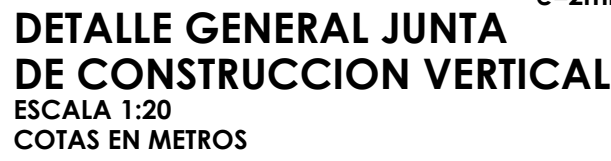
PROYECTO:
HOTEL LAS MERCEDES

PROPIETARIO:
MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.

PROPIETARIO

ARQUITECTO

HOJA No.



DETALLE DE MATERIAL GEOCOMPUESTO

TACO

MURO

TUBO DREN Ø200 mm.

CAMA DE HORMIGÓN

O SIMILAR ESPESOR 4.2 mm.

PINTURA IMPERMEABILIZANTE

CUERPO DRENANTE

FILTRO

DETALLE DE GEOCOMPUESTO EN PARAMENTOS EXTERIORES

SIN ESCALA



ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.

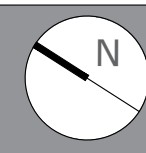
3.- NO SE RELLENARÁ DE TIERRAS EL TRASDÓS DE LOS MUROS HASTA HABER EJECUTADO EL FORJADO DE CORONACIÓN CORRESPONDIENTE.

4.- EN EL CÁLCULO NO SE HA CONSIDERADO LA PRESENCIA DEL NIVEL FREÁTICO.

5.- SE RECOMIENDA COLOCAR UN BERENJENO VERTICAL EN AMBOS PARAMENTOS PARA CONTROLAR LA FISURACIÓN DEL MURO. (CADA 5 m. APROXIMADAMENTE)

6.- VER DETALLES Y ARMADO DE MUROS EN PLANOS DE MUROS.

7.- LOS MUROS PERIMETRALES SE EJECUTARÁN ENCOFRADOS A UNA CARA CONTRA EL MURO TIPO "SOIL-NAILING" HASTA LA COTA -4.50 m.



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

TÍTULO DE HOJA:

**E-2 CONTENCIONES
MUROS. SECCIONES (I)**

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723

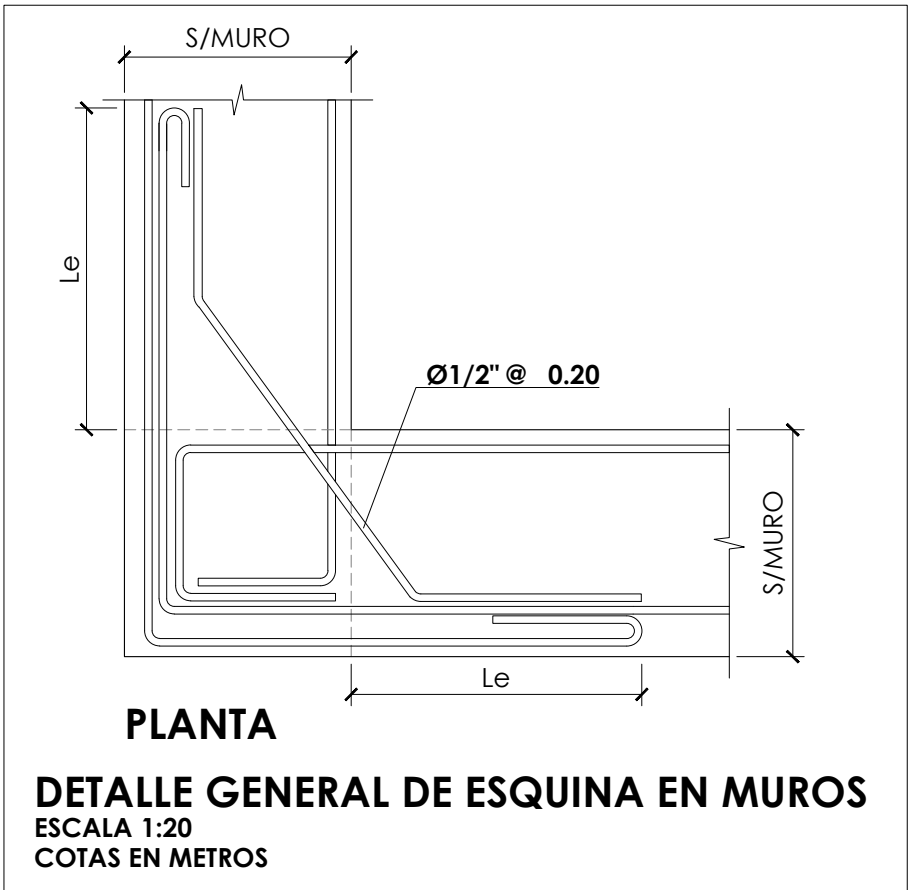
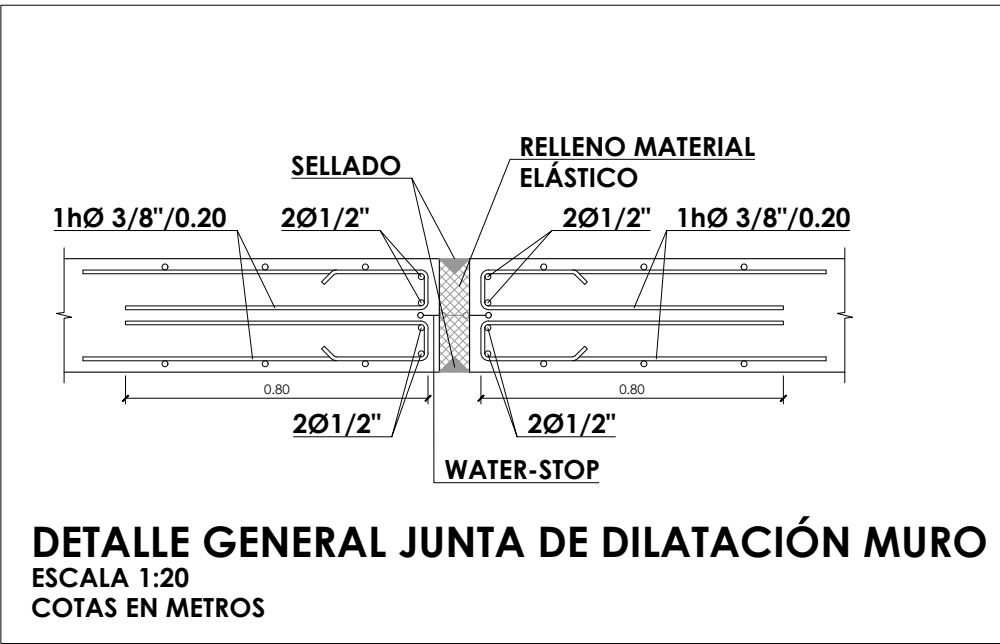
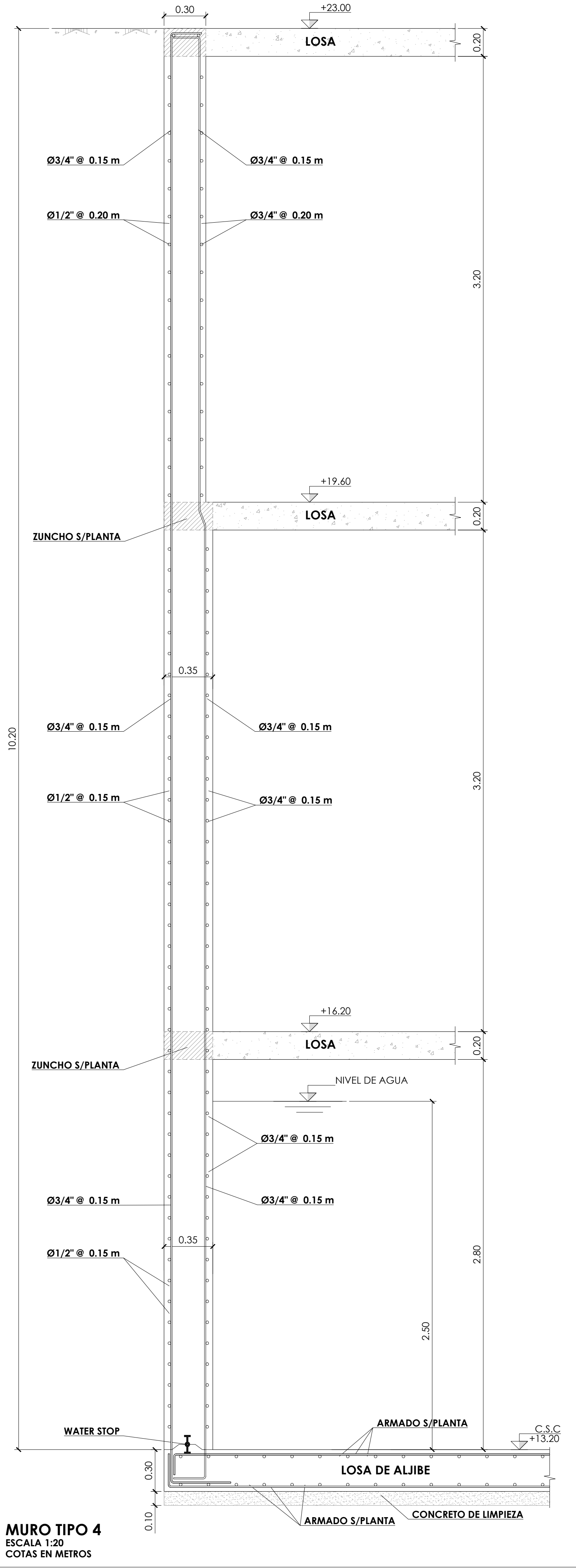
LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO: IBZC-HILM-EST00	ABRIL 2021
--------------------------------------	---------------

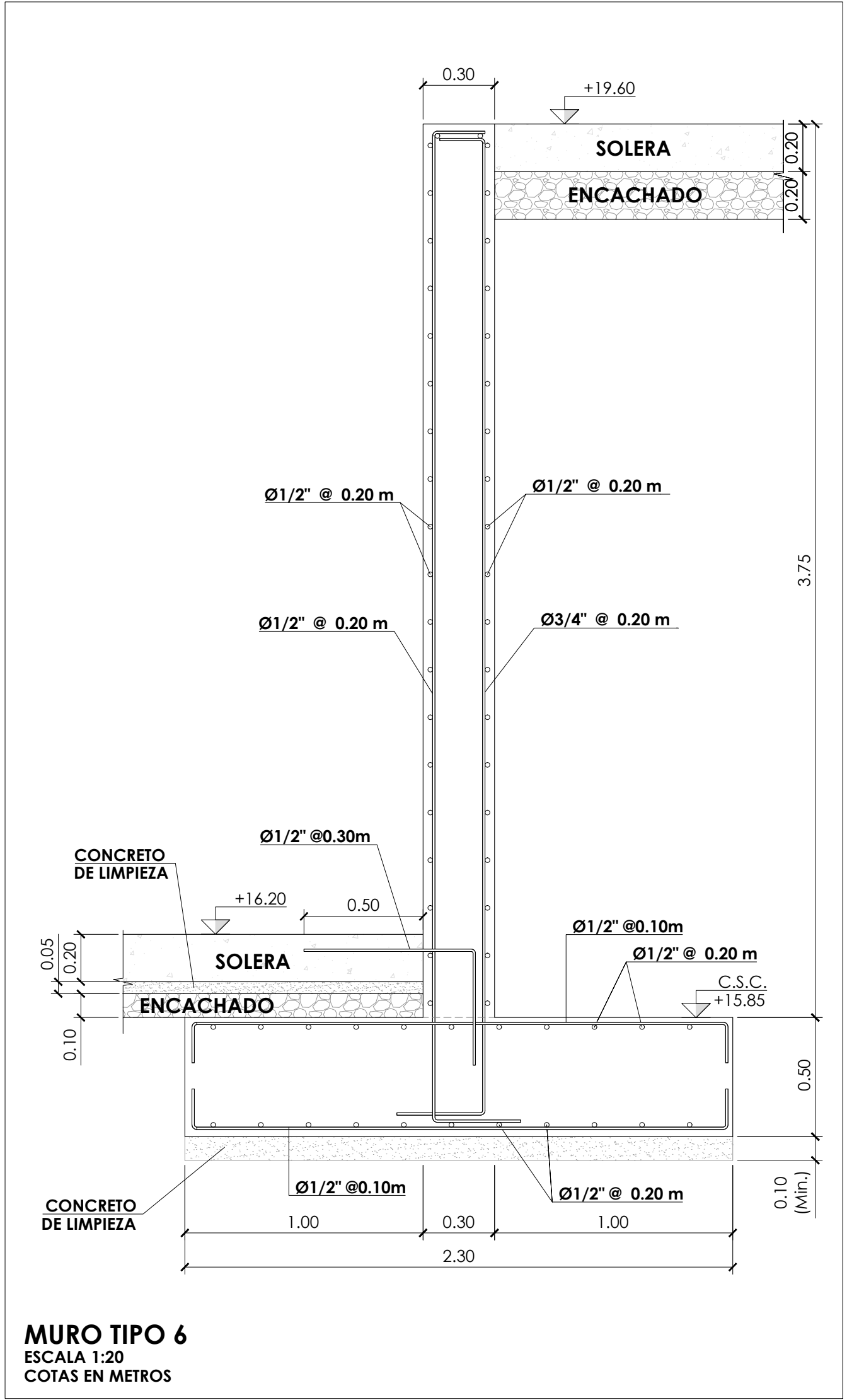
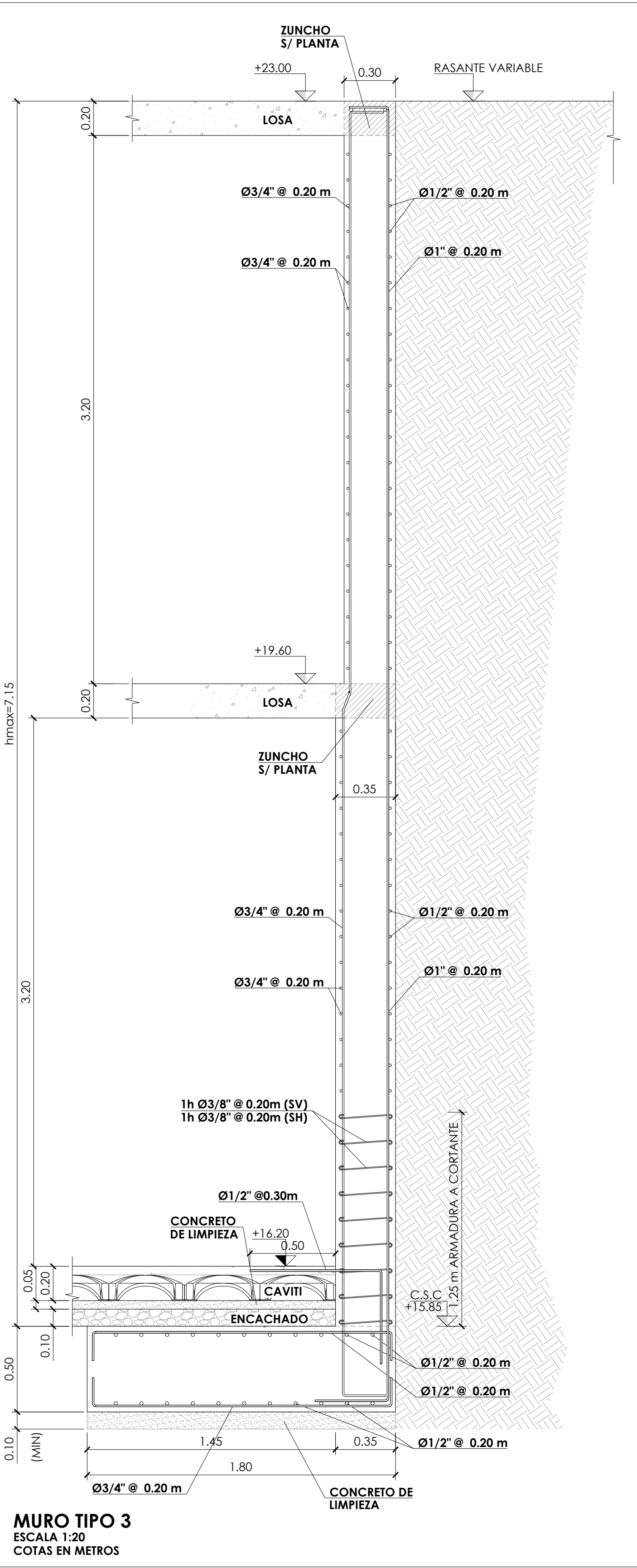
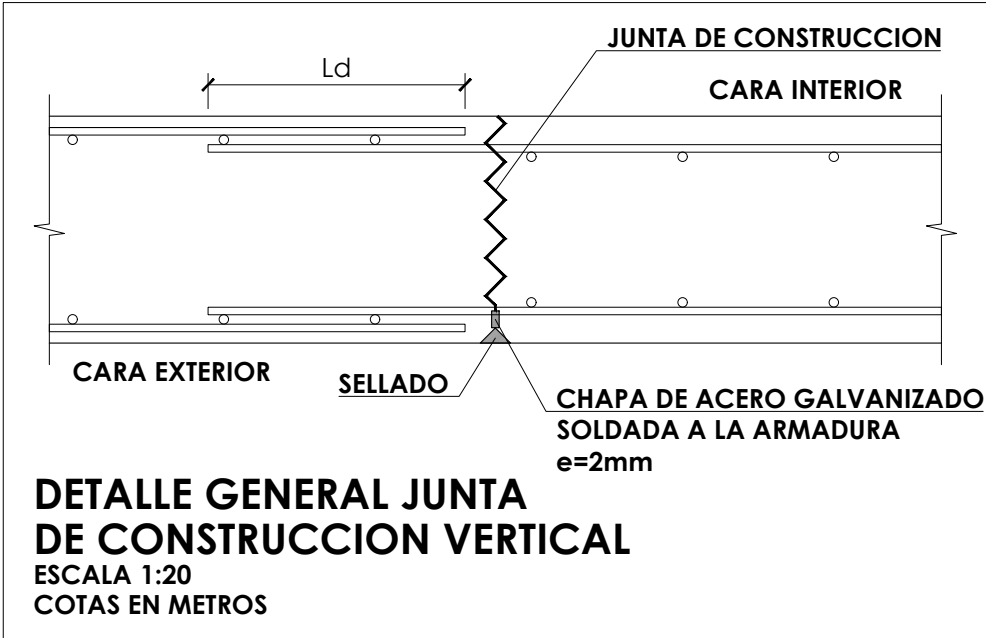
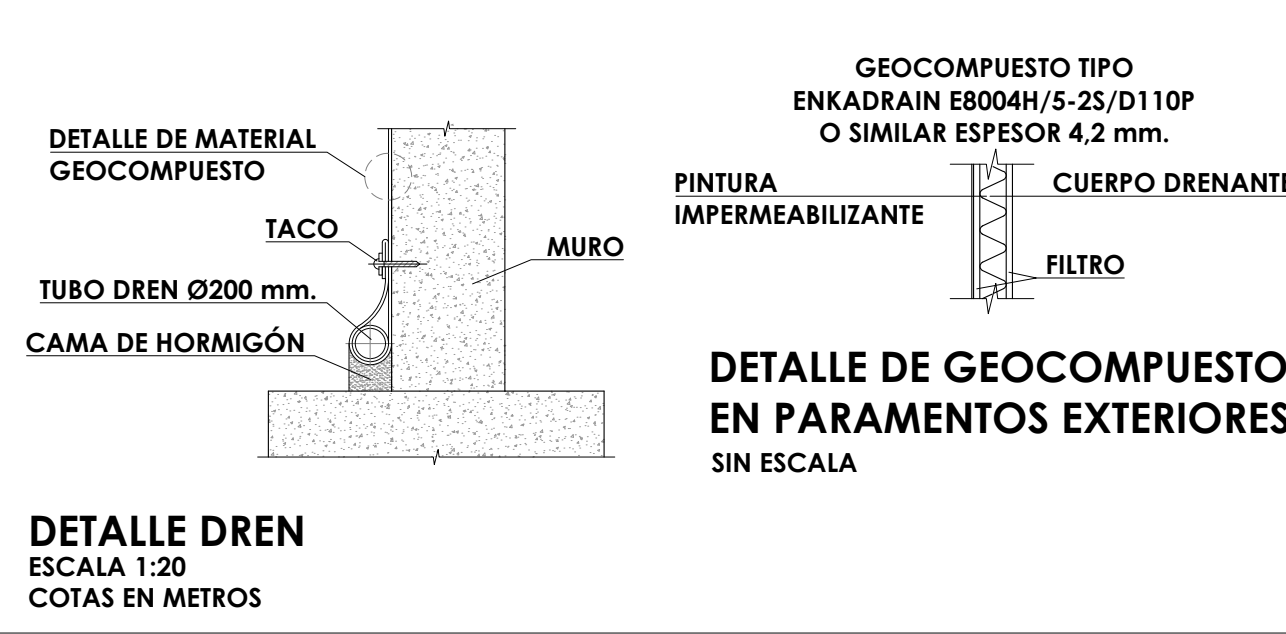
LICENCIA NO.: _____

No: _____





CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		

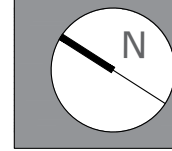


NOTAS CIMENTACIÓN

- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LA CIMENTACIÓN SON LOS SIGUIENTES :
TENSION ADMISIBLE : 300 KN/m²
MODULO DE BALASTO Kv : 40000 KN/m³
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS POR EL ESTUDIO GEOTÉCNICO Y CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LOS MUROS SON LOS SIGUIENTES :
ESTRATO 1. ARCILLAS ARENOSAS. (0.00 m a -2.00 m)
DENSIDAD TIERRAS : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 16°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 25 KN/m²
ESTRATO 2. CALIZA ARRECIFAL METEORIZADA. (-2.00 m a -4.50 m)
DENSIDAD TIERRAS : 18 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 34°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 0 KN/m²
ESTRATO 3. CALIZA ARRECIFAL SANA. (-4.50 m a VAR)
DENSIDAD TIERRAS : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 40°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 100 KN/m²
RELLENO EN EL TRASDÓS DE MUROS A DOS CARAS
DENSIDAD TIERRAS : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 30°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 0 KN/m²
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- NO SE RELLENARÁ DE TIERRAS EL TRASDÓS DE LOS MUROS HASTA HABER EJECUTADO EL FORJADO DE CORONACIÓN CORRESPONDIENTE.
- EN EL CÁLCULO NO SE HA CONSIDERADO LA PRESENCIA DEL NIVEL FREÁTICO.
- SE RECOMIENDA COLOCAR UN BERENJENO VERTICAL EN AMBOS PARAMENTOS PARA CONTROLAR LA FISURACIÓN DEL MURO. (CADA 5 m. APROXIMADAMENTE)
- VER DETALLES Y ARMADO DE MUROS EN PLANOS DE MUROS.
- LOS MUROS PERIMETRALES SE EJECUTARÁN ENCOFRADOS A UNA CARA CONTRA EL MURO TIPO "SOIL-NAILING" HASTA LA COTA -4.50 m.



PLANOS
ESTRUTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-2 CONTENCIONES
MUROS. SECCIONES (II)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. José Milanese Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

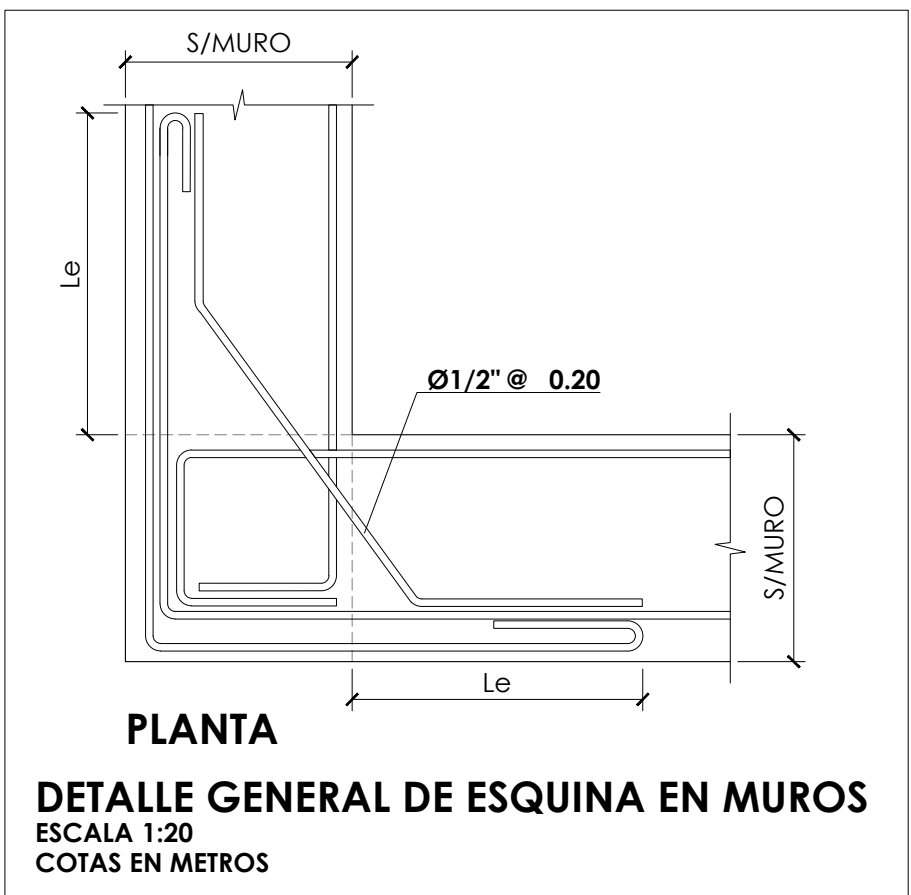
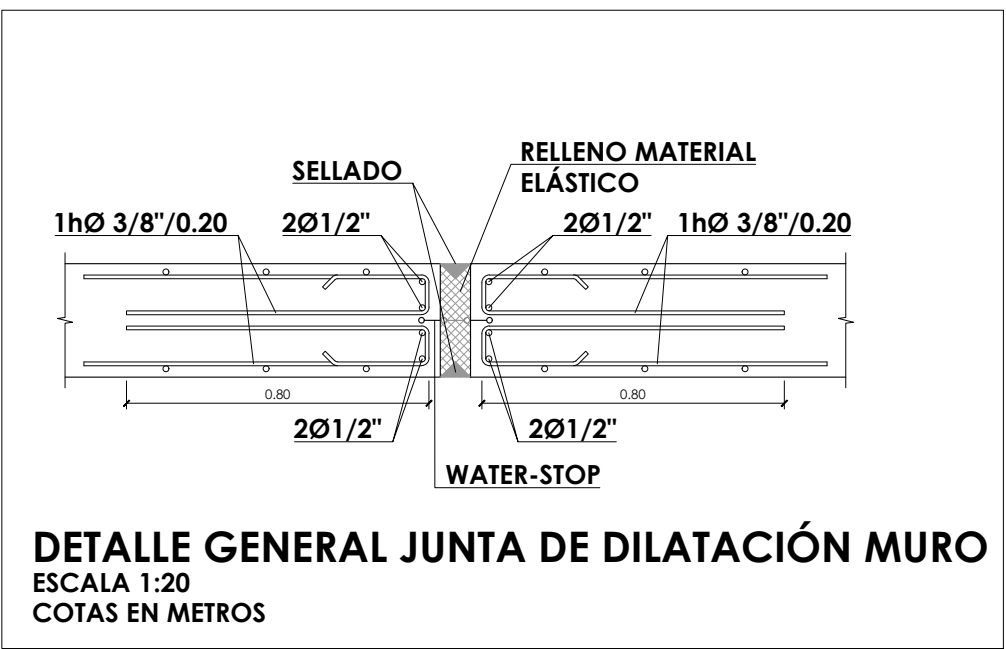
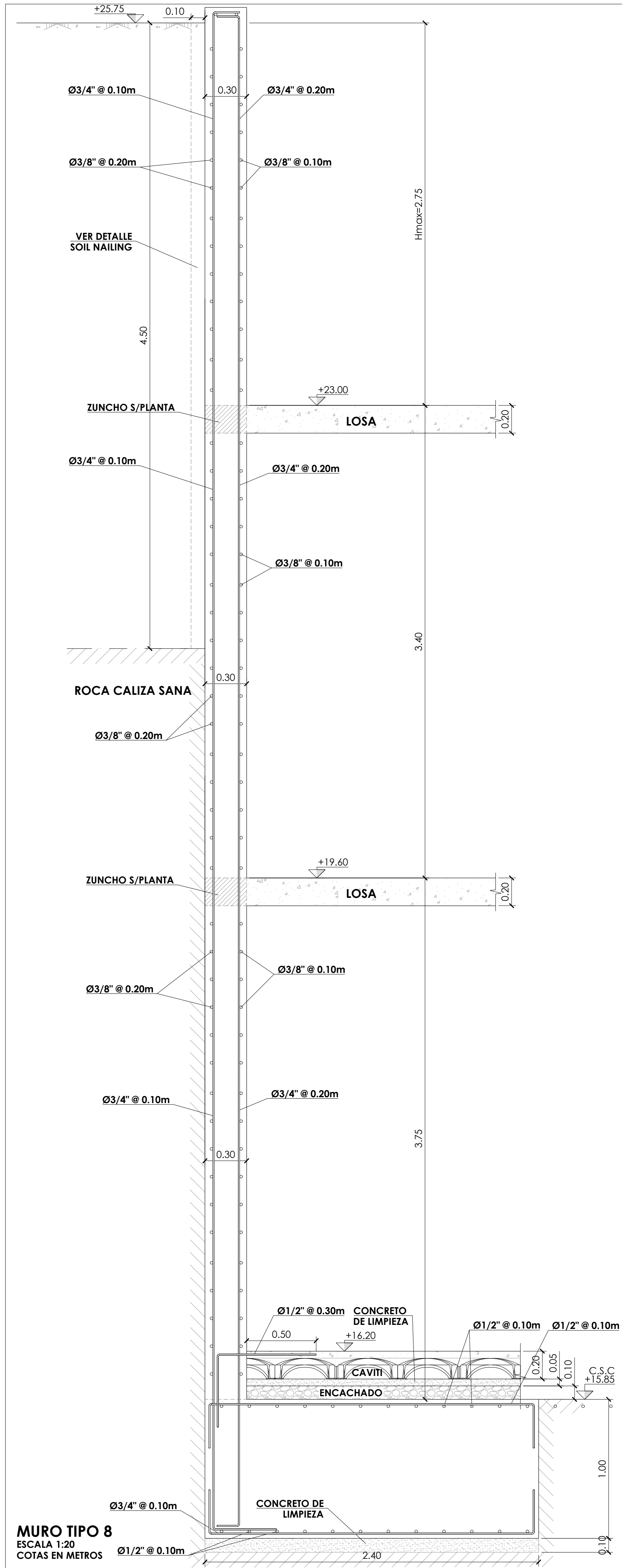
REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

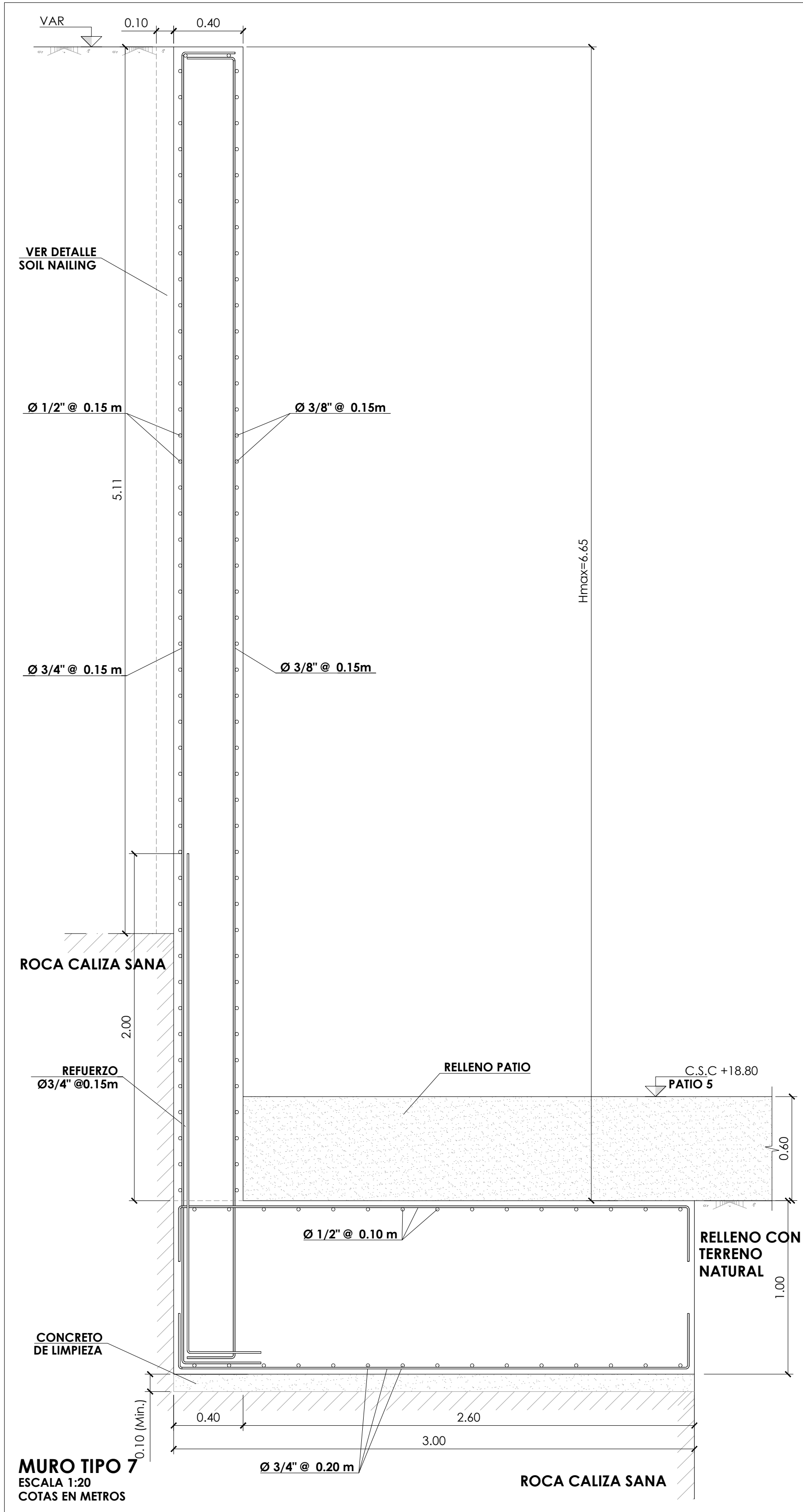
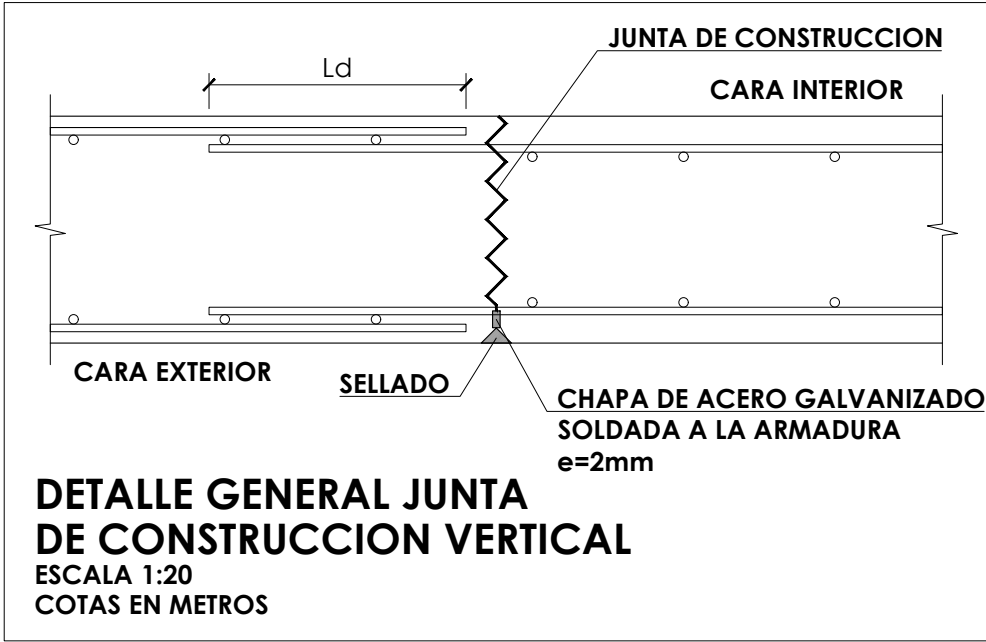
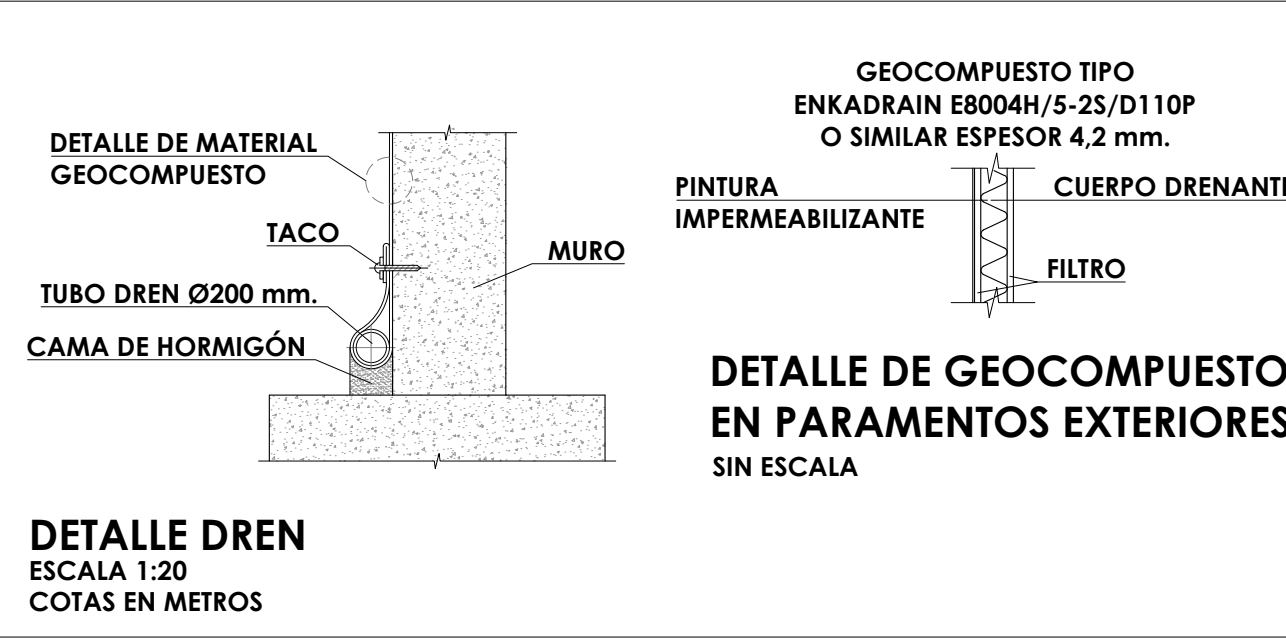
CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00
ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____





CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



NOTAS CIMENTACIÓN	
1.-	LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LA CIMENTACIÓN SON LOS SIGUIENTES :
TENSIÓN ADMISIBLE σ	: 300 KN/m²
MODULO DE BALASTO Kv	: 40000 KN/m³
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS POR EL ESTUDIO GEOTÉCNICO Y CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.	
2.-	LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LOS MUROS SON LOS SIGUIENTES :
ESTRATO 1. ARCILLAS ARENOSAS. (0.00 m a -2.00 m)	
DENSIDAD TIERRAS γ	: 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ	: 16°
COHESIÓN DEL TERRENO c	: 25 KN/m²
ESTRATO 2. CALIZA ARRECIFAL METEORIZADA. (-2.00 m a -4.50 m)	
DENSIDAD TIERRAS γ	: 18 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ	: 34°
COHESIÓN DEL TERRENO c	: 0 KN/m²
ESTRATO 3. CALIZA ARRECIFAL SANA. (-4.50 m a VAR)	
DENSIDAD TIERRAS γ	: 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ	: 40°
COHESIÓN DEL TERRENO c	: 100 KN/m²
RELLENO EN EL TRASDÓS DE MUROS A DOS CARAS	
DENSIDAD TIERRAS γ	: 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ	: 30°
COHESIÓN DEL TERRENO c	: 0 KN/m²
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.	
3.-	NO SE RELLENARÁ DE TIERRAS EL TRASDÓS DE LOS MUROS HASTA HABER EJECUTADO EL FORJADO DE CORONACIÓN CORRESPONDIENTE.
4.-	EN EL CÁLCULO NO SE HA CONSIDERADO LA PRESENCIA DEL NIVEL FREÁTICO.
5.-	SE RECOMIENDA COLOCAR UN BERENJENO VERTICAL EN AMBOS PARAMENTOS PARA CONTROLAR LA FISURACIÓN DEL MURO. (CADA 5 m. APROXIMADAMENTE)
6.-	VER DETALLES Y ARMADO DE MUROS EN PLANOS DE MUROS.
7.-	LOS MUROS PERIMETRALES SE EJECUTARÁN ENCOFRADOS A UNA CARA CONTRA EL MURO TIPO "SOIL-NAILING" HASTA LA COTA -4.50 m.



PLANOS
ESTRUCTURALES

IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-2 CONTENCIONES
MUROS. SECCIONES (III)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

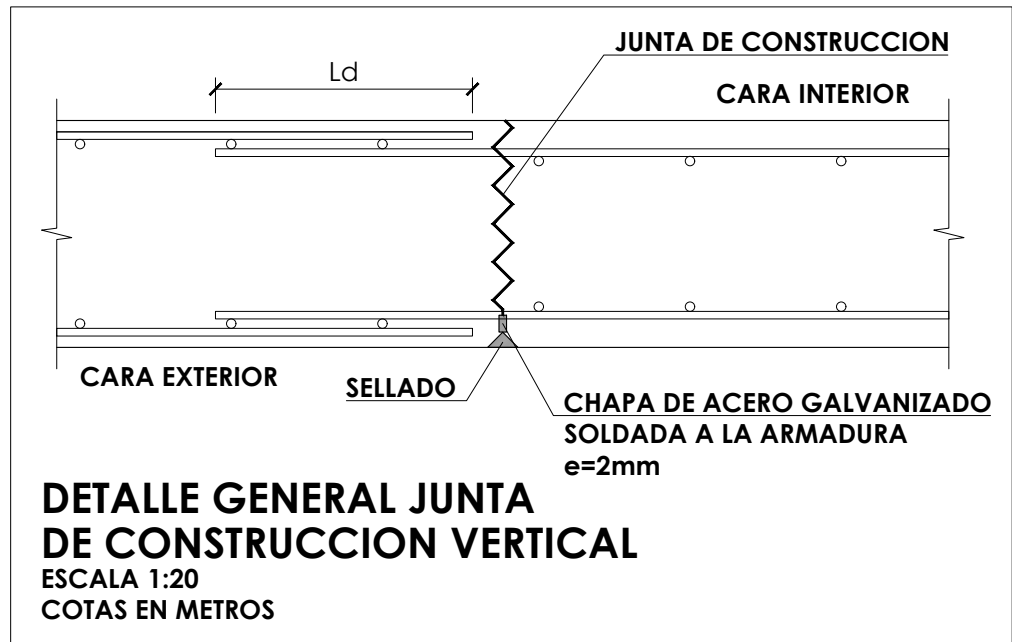
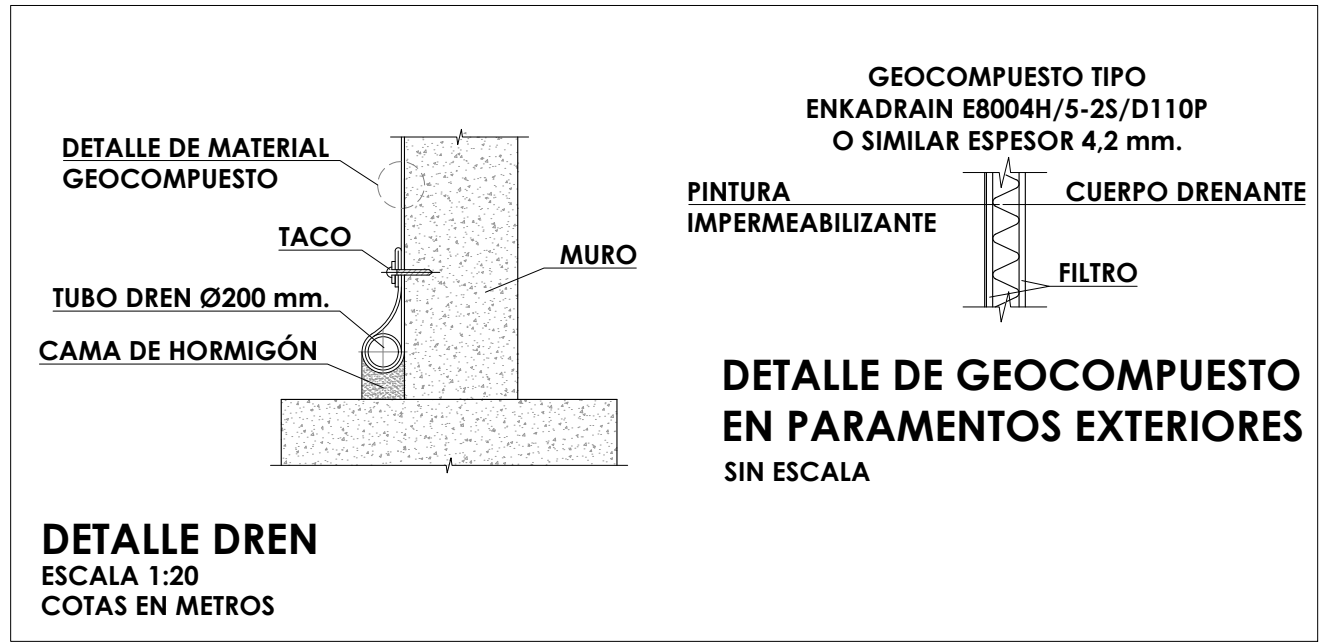
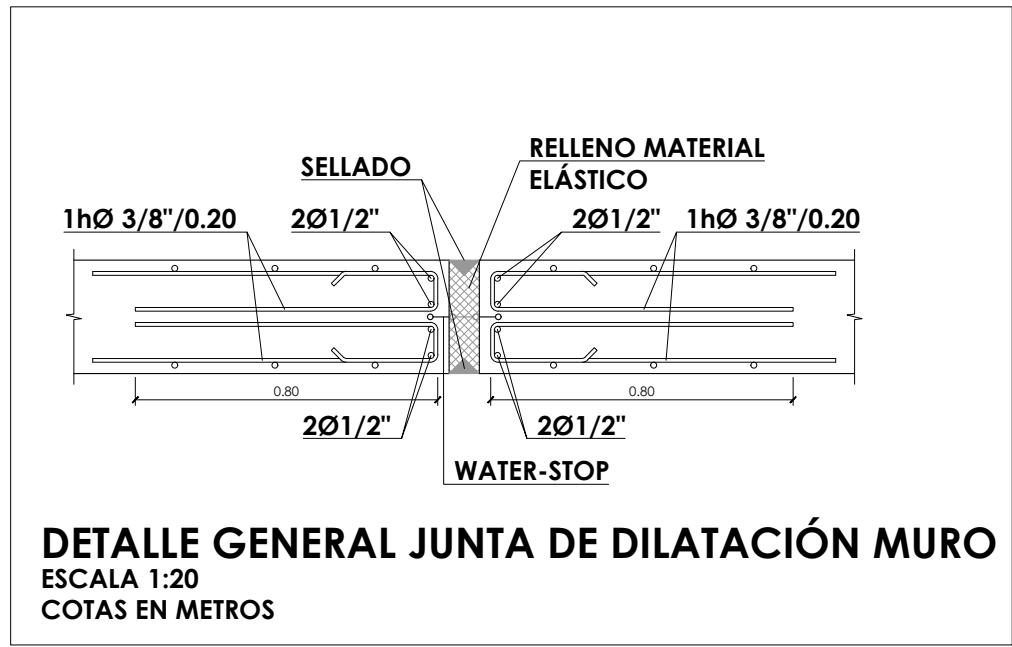
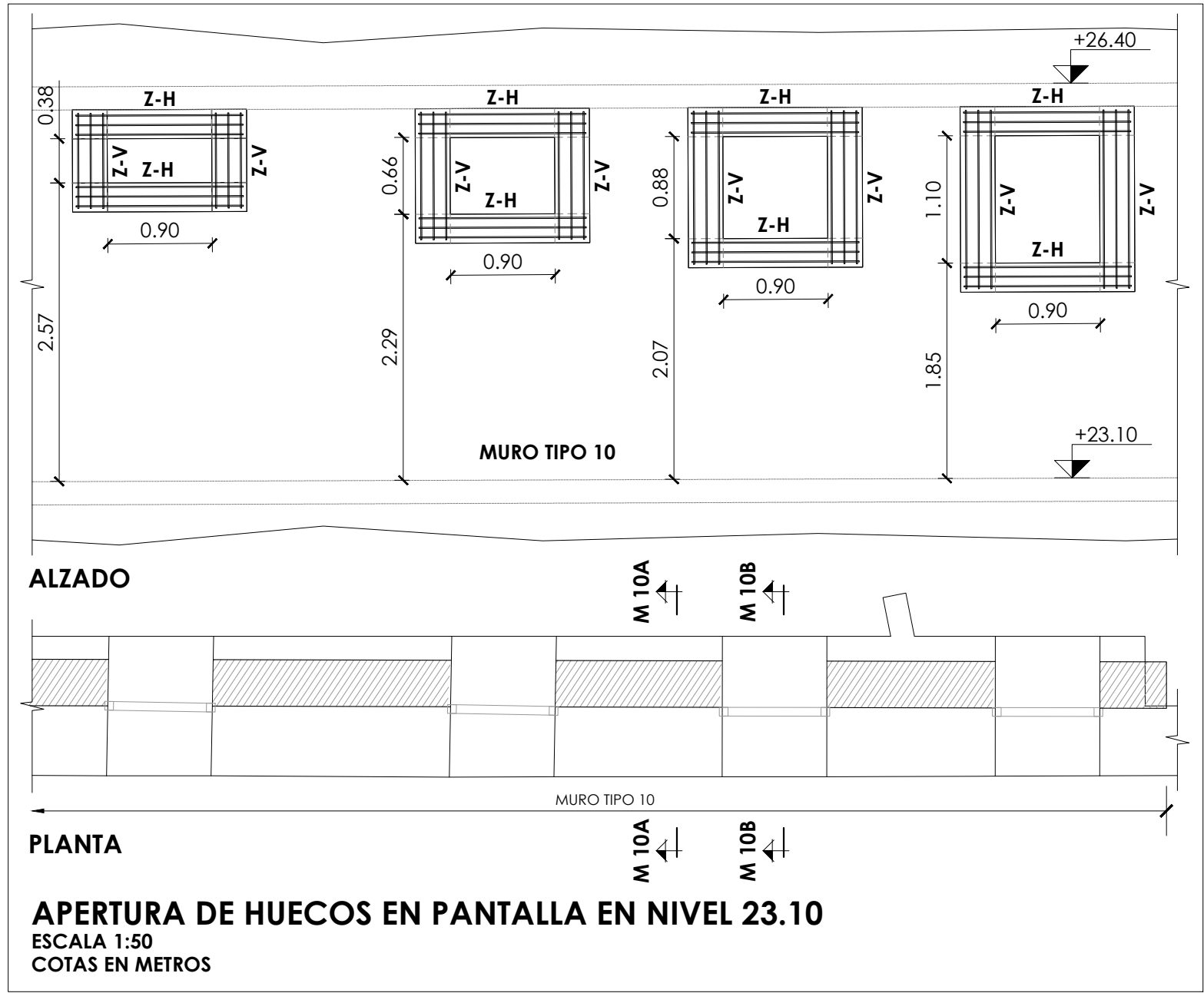
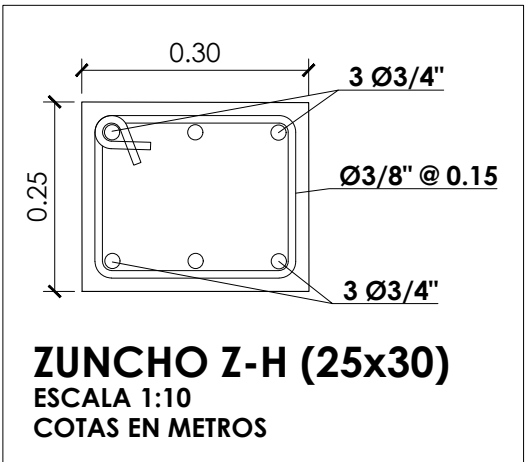
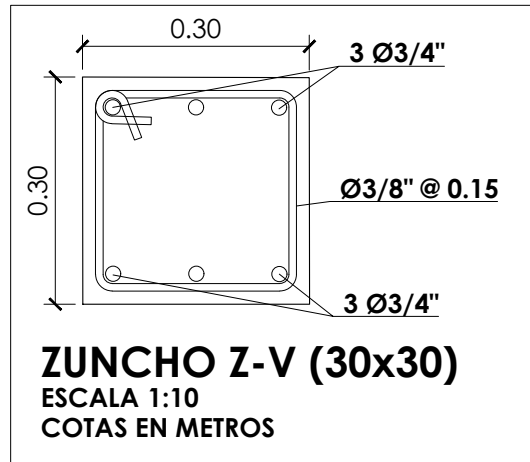
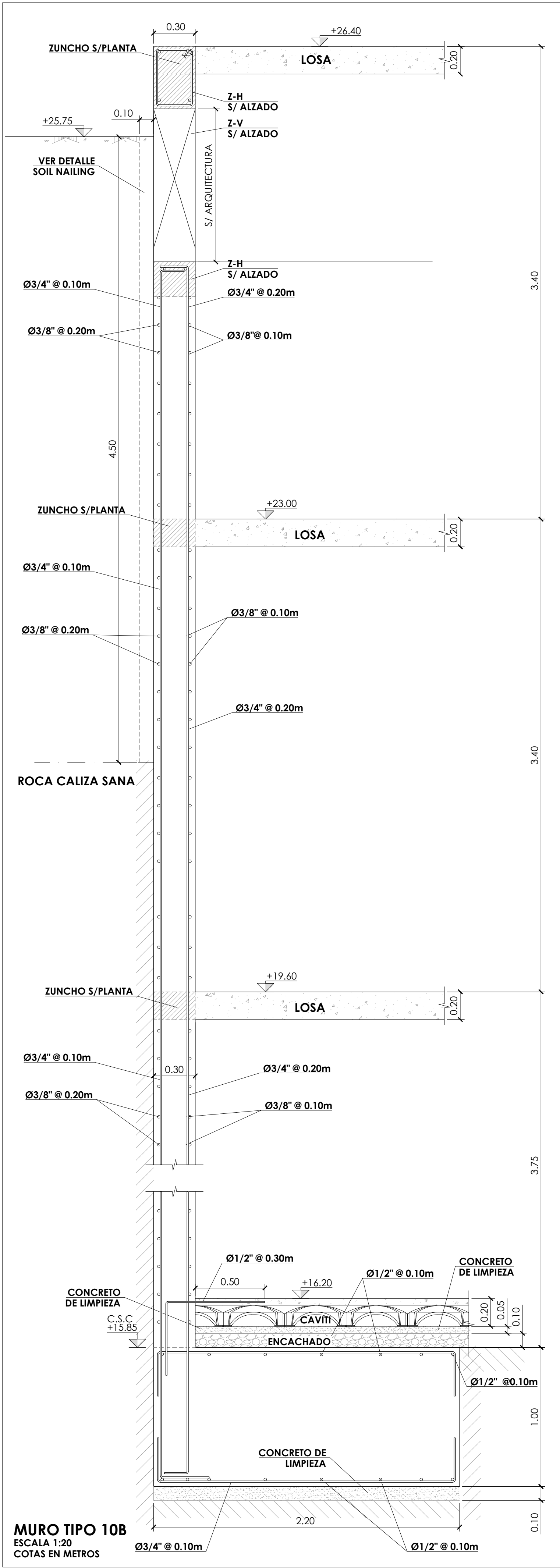
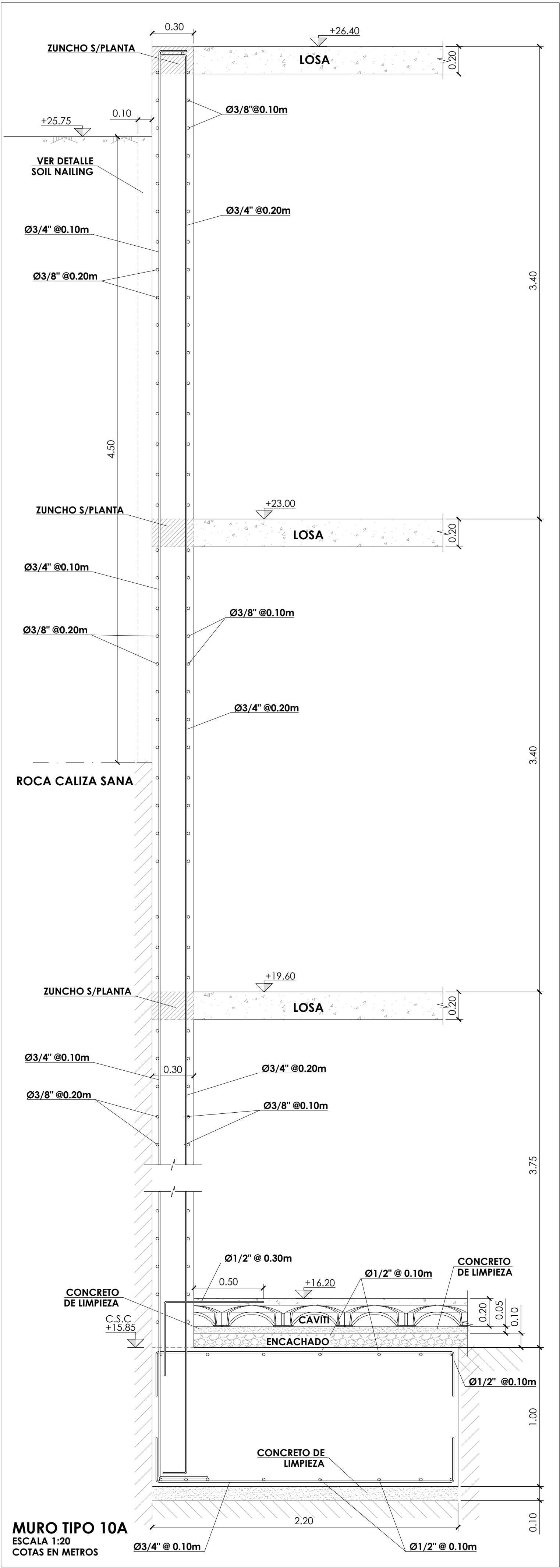
REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

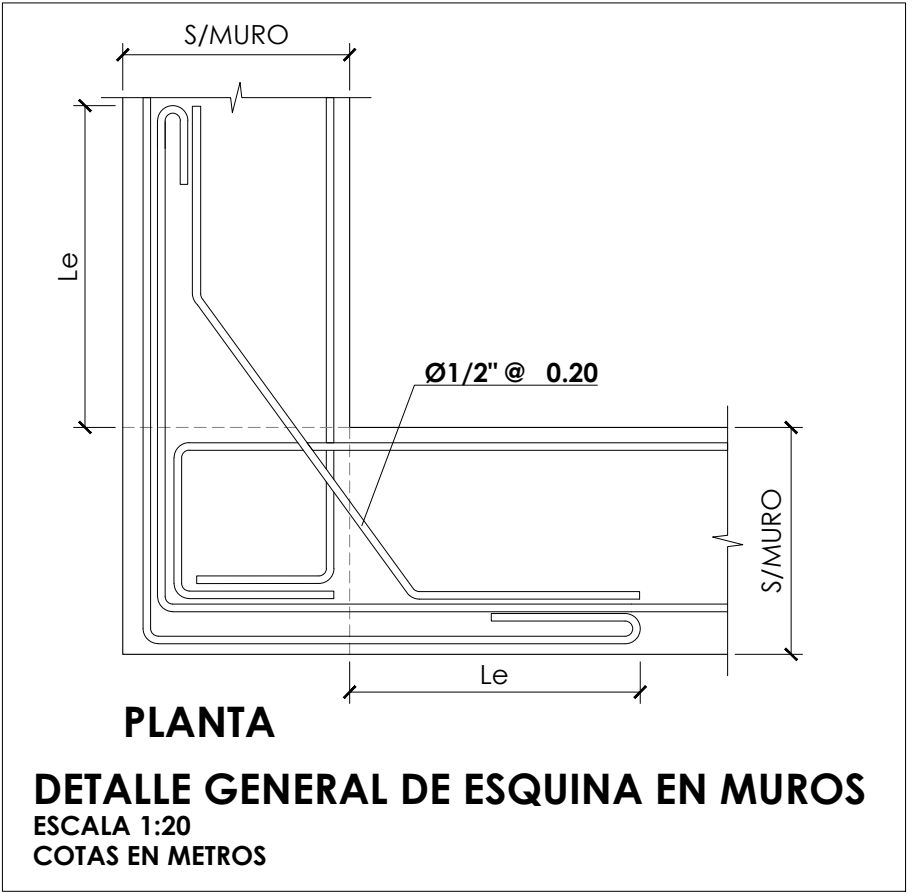
CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00
ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____

Santana Silvestre & Asoc., S.R.L. INGENIEROS	
GESEDA - TOPOGRAFIA - CARTOGRAFIA - FOTOGRAFIA Cecilio Santana & Asociados, S.R.L. Lugar de Nro. 33 m. San Rafael A. Sanchez PLAZA INTERCAMBIO Cm. Nro. 1 - Tel. 361-484855 Fax 361-484855 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com	
PROYECTO:	HOTEL LAS MERCEDES
PROPIETARIO:	MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.
PROPIETARIO:	_____
ARQUITECTO:	_____
HOJA No.:	_____



CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm ²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm ²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm ²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm ²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm ²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		

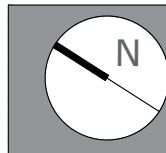


NOTAS CIMENTACIÓN

- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LA CIMENTACIÓN SON LOS SIGUIENTES :
TENSION ADMISIBLE 6 : 300 KN/m²
MODULO DE BALASTO Kv : 40000 KN/m³
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS POR EL ESTUDIO GEOTÉCNICO Y CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LOS MUROS SON LOS SIGUIENTES :
ESTRATO 1. ARCILLAS ARENOSAS. (0.00 m a -2.00 m)
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 16°
COHESIÓN DEL TERRENO c : 25 KN/m²
ESTRATO 2. CALIZA ARRECIFAL METEORIZADA. (-2.00 m a -4.50 m)
DENSIDAD TIERRAS γ : 18 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 34°
COHESIÓN DEL TERRENO c : 0 KN/m²
ESTRATO 3. CALIZA ARRECIFAL SANA. (-4.50 m a VAR)
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 40°
COHESIÓN DEL TERRENO c : 100 KN/m²
RELLENO EN EL TRASDÓS DE MUROS A DOS CARAS
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 30°
COHESIÓN DEL TERRENO c : 0 KN/m²
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- NO SE RELLENARÁ DE TIERRAS EL TRASDÓS DE LOS MUROS HASTA HABER EJECUTADO EL FORJADO DE CORONACIÓN CORRESPONDIENTE.
- EN EL CÁLCULO NO SE HA CONSIDERADO LA PRESENCIA DEL NIVEL FREÁTICO.
- SE RECOMIENDA COLOCAR UN BERENJENO VERTICAL EN AMBOS PARAMENTOS PARA CONTROLAR LA FISURACIÓN DEL MURO. (CADA 5 m. APROXIMADAMENTE)
- VER DETALLES Y ARMADO DE MUROS EN PLANOS DE MUROS.
- LOS MUROS PERIMETRALES SE EJECUTARÁN ENCOFRADOS A UNA CARA CONTRA EL MURO TIPO "SOIL-NAILING" HASTA LA COTA -4.50 m.



PLANOS
ESTRUTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-2 CONTENCIONES
MUROS. SECCIONES (IV)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

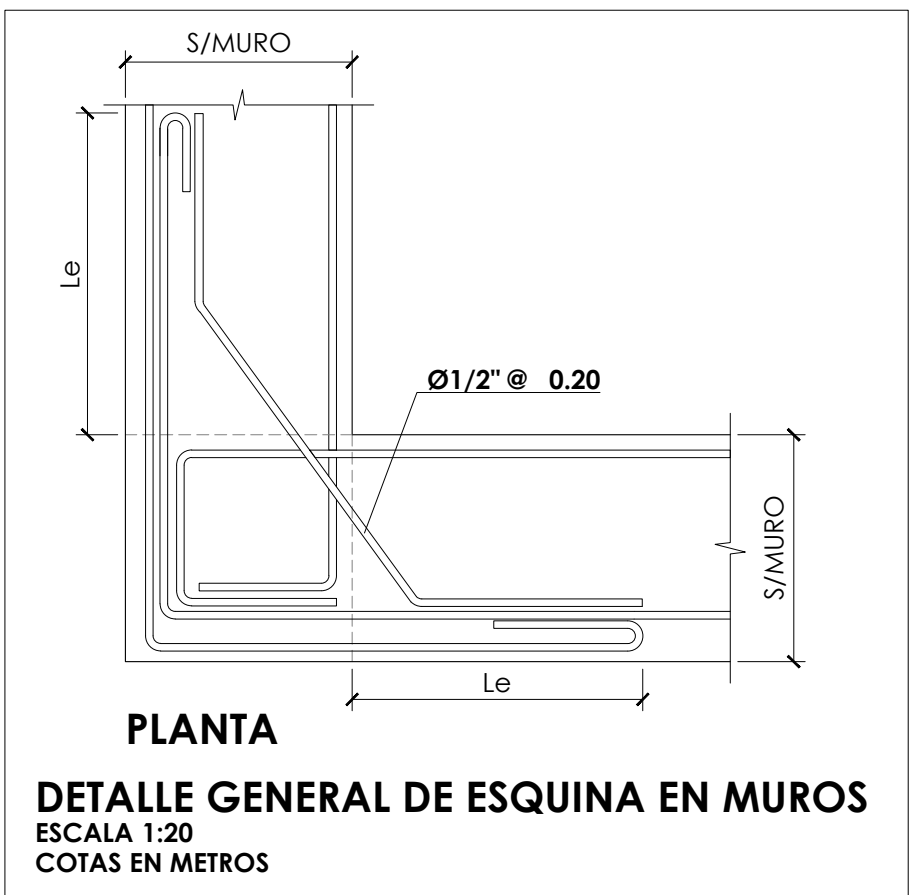
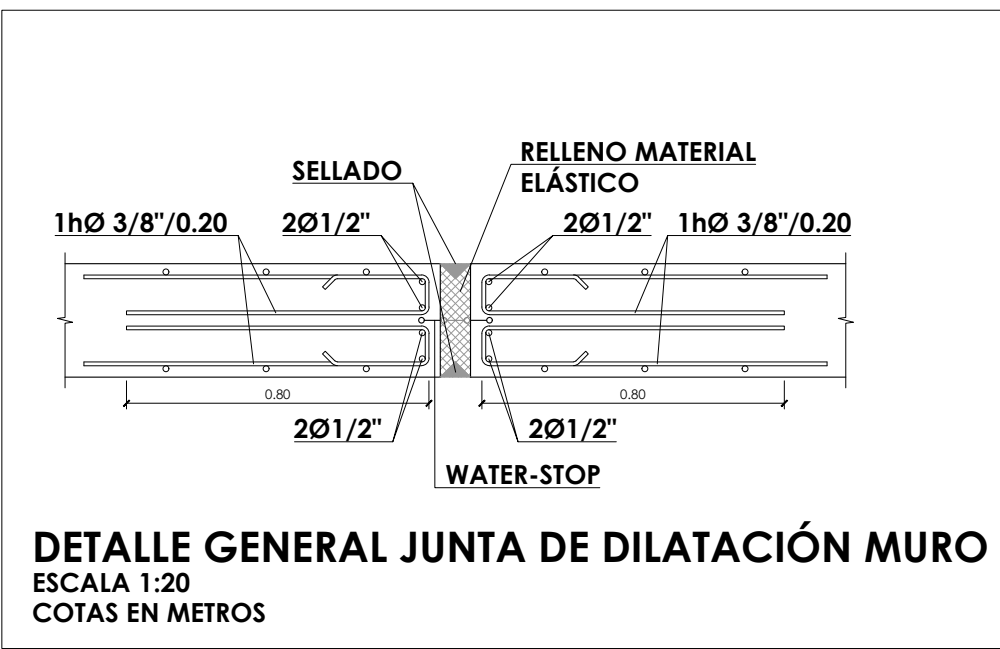
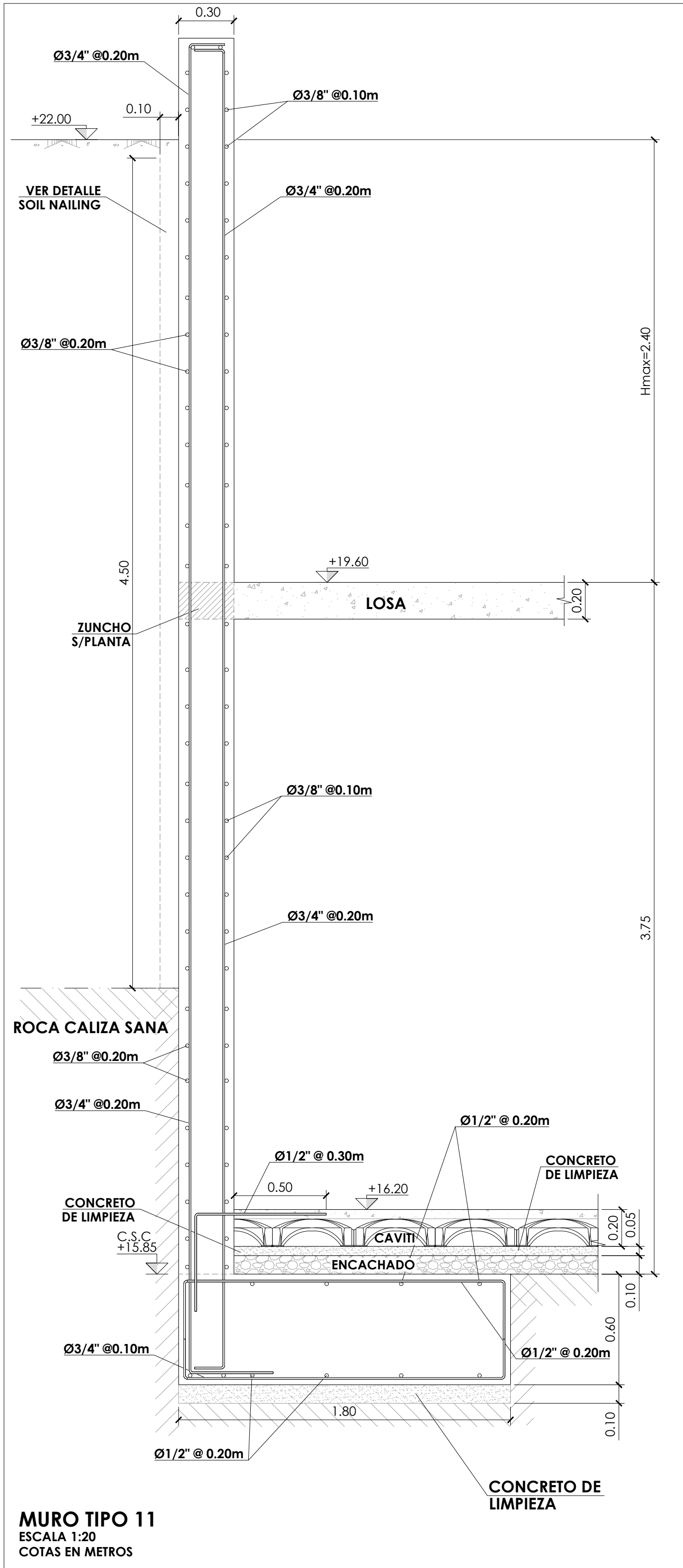
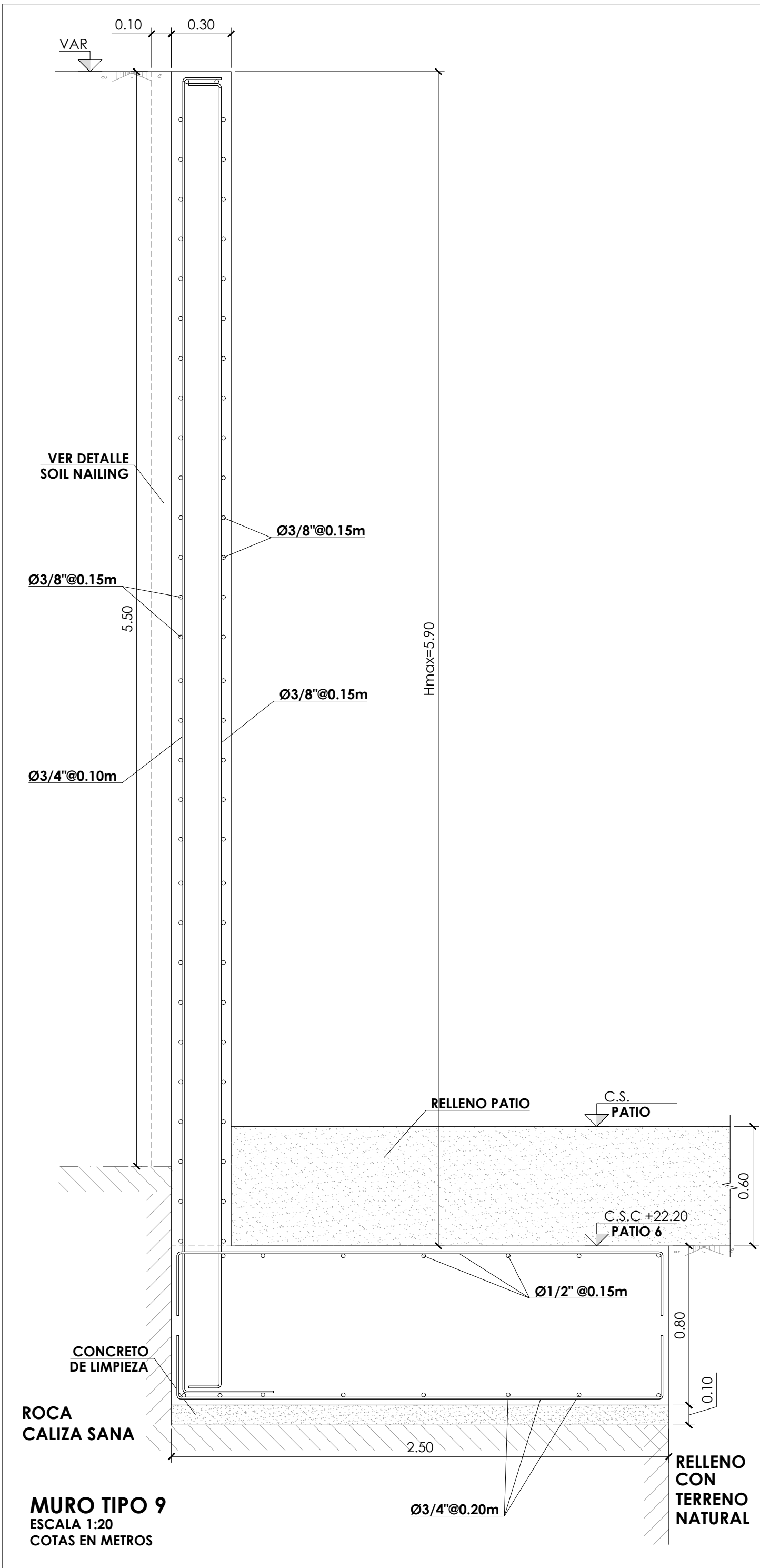
REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

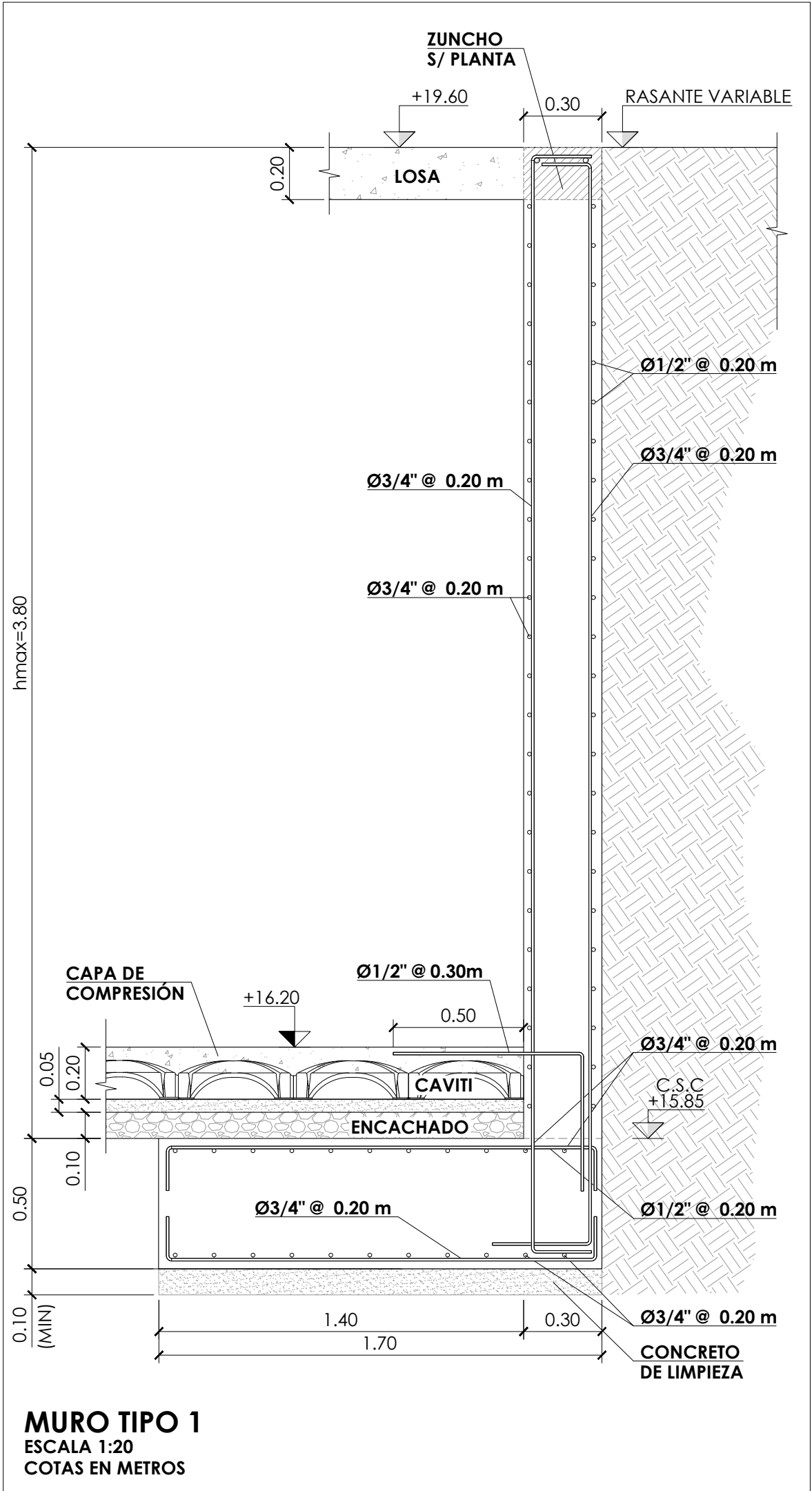
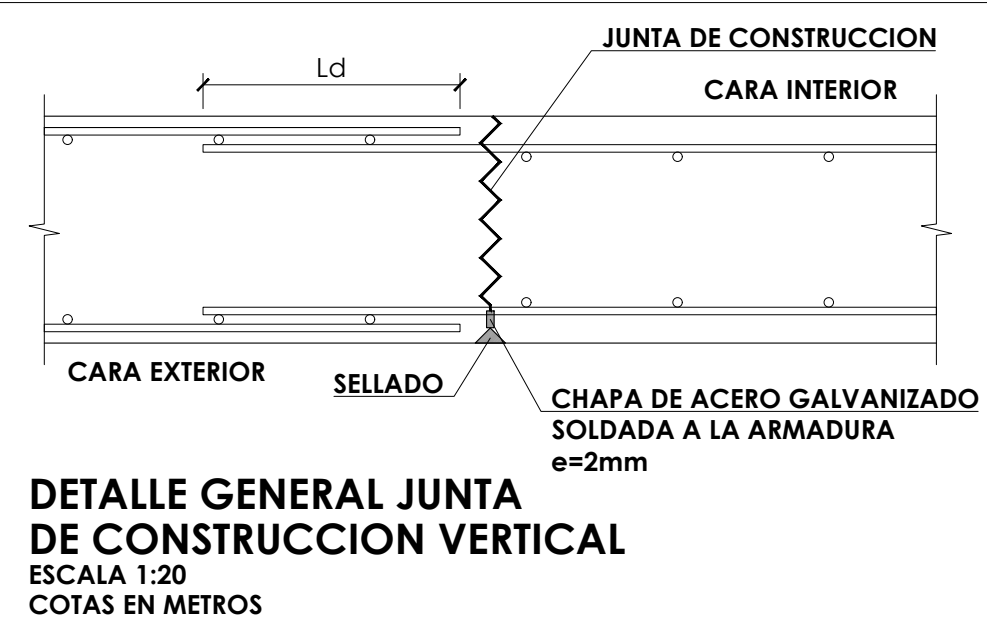
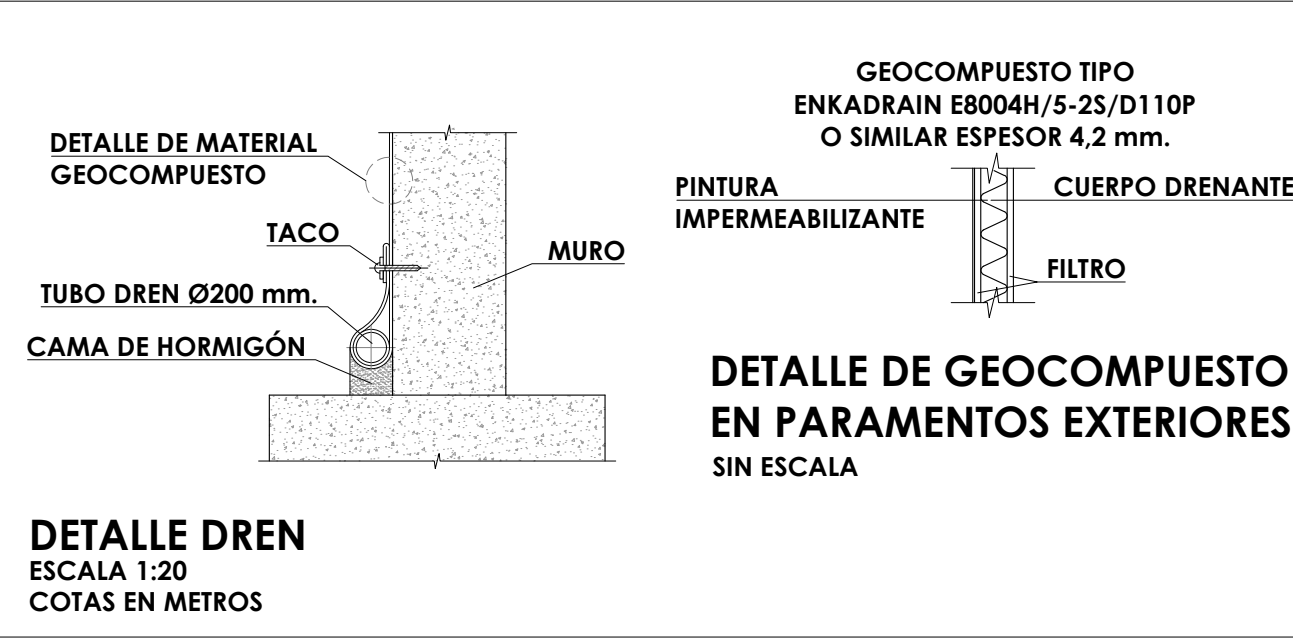
CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00
ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____





CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



NOTAS CIMENTACIÓN	
1.-	LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LA CIMENTACIÓN SON LOS SIGUIENTES : TENSIÓN ADMISIBLE σ : 300 KN/m² MODULO DE BALASTO K_v : 40000 KN/m³ ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS POR EL ESTUDIO GEOTÉCNICO Y CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
2.-	LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LOS MUROS SON LOS SIGUIENTES : ESTRATO 1. ARCILLAS ARENOSAS. (0.00 m a -2.00 m) DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³ ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 16° COHESIÓN DEL TERRENO C : 25 KN/m² ESTRATO 2. CALIZA ARRECIFAL METEORIZADA. (-2.00 m a -4.50 m) DENSIDAD TIERRAS γ : 18 KN/m³ ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 34° COHESIÓN DEL TERRENO C : 0 KN/m² ESTRATO 3. CALIZA ARRECIFAL SANA. (-4.50 m a VAR) DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³ ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 40° COHESIÓN DEL TERRENO C : 100 KN/m² RELLENO EN EL TRASDÓS DE MUROS A DOS CARAS DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³ ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 30° COHESIÓN DEL TERRENO C : 0 KN/m² ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
3.-	NO SE RELLENARÁ DE TIERRAS EL TRASDÓS DE LOS MUROS HASTA HABER EJECUTADO EL FORJADO DE CORONACIÓN CORRESPONDIENTE.
4.-	EN EL CÁLCULO NO SE HA CONSIDERADO LA PRESENCIA DEL NIVEL FREÁTICO.
5.-	SE RECOMIENDA COLOCAR UN BERENJENO VERTICAL EN AMBOS PARAMENTOS PARA CONTROLAR LA FISURACIÓN DEL MURO. (CADA 5 m. APROXIMADAMENTE)
6.-	VER DETALLES Y ARMADO DE MUROS EN PLANOS DE MUROS.
7.-	LOS MUROS PERIMETRALES SE EJECUTARÁN ENCOFRADOS A UNA CARA CONTRA EL MURO TIPO "SOIL-NAILING" HASTA LA COTA -4.50 m.



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-2 CONTENCIONES
MUROS. SECCIONES (V)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

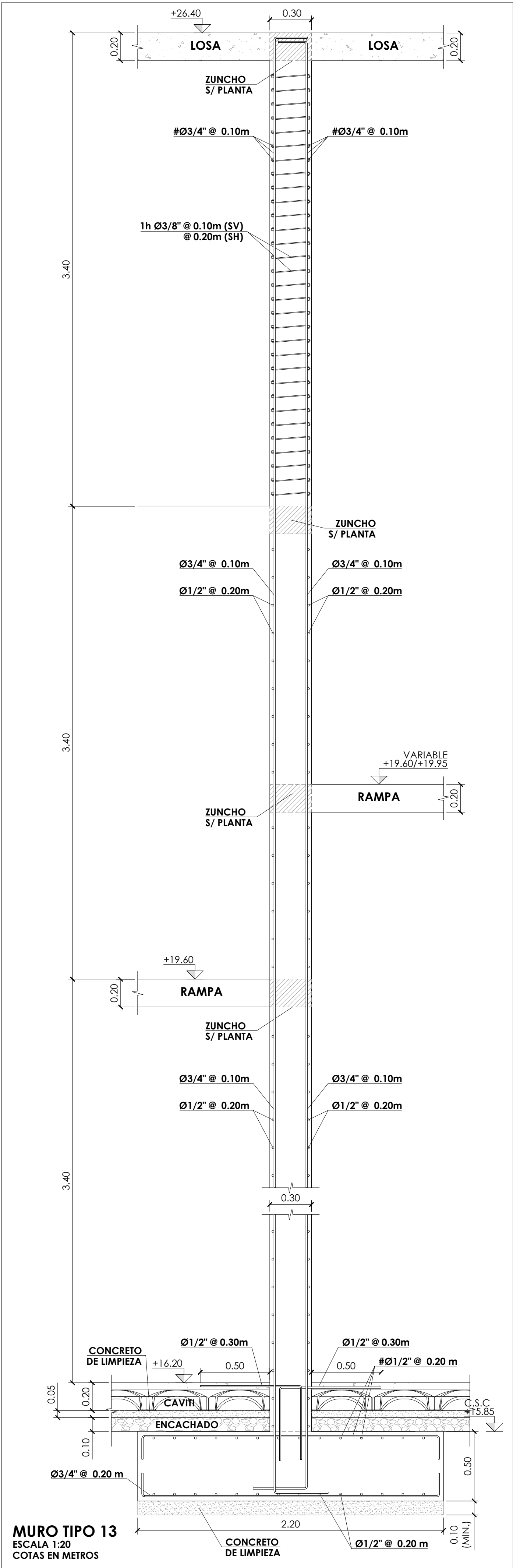
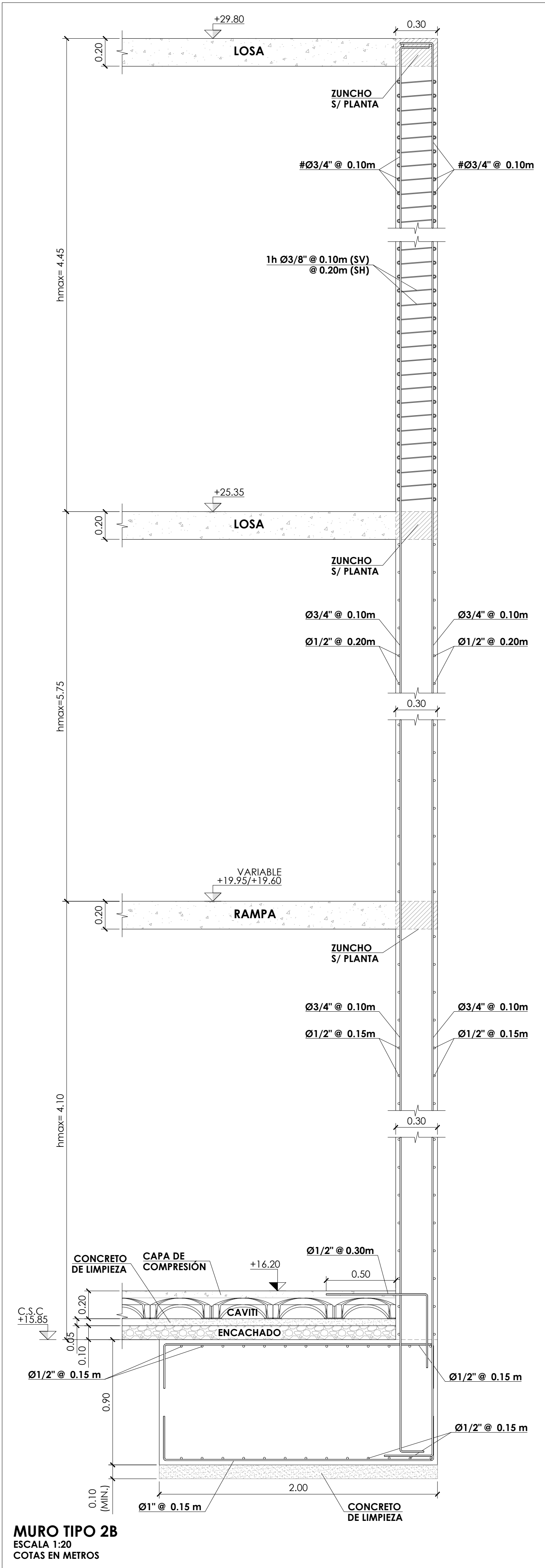
REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00 ABRIL 2021

LICENCIA NO.:
No: _____





CUADRO MATERIALES			
MATERIALES			
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS		
ZAPATAS	350 kg/cm²		
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²		
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²		
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²		
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk		
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²	
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm			

NOTA:

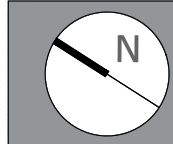
. SE EJECUTARÁ LA EXCAVACIÓN MEDIANTE SOIL NAILING HASTA UNA PROFUNDIDAD MÍNIMA DE 4.50m O ALCANZAR LA ROCA CALIZA SANA

NOTAS CIMENTACIÓN

- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LA CIMENTACIÓN SON LOS SIGUIENTES :
TENSION ADMISIBLE 6 : 300 KN/m²
MODULO DE BALASTO Kv : 40000 KN/m³
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS POR EL ESTUDIO GEOTÉCNICO Y CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LOS MUROS SON LOS SIGUIENTES :
ESTRATO 1. ARCILLAS ARENOSAS. (0.00 m a -2.00 m)
DENSIDAD TIERRAS : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 16°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 25 KN/m²
ESTRATO 2. CALIZA ARRECIFAL METEORIZADA. (-2.00 m a -4.50 m)
DENSIDAD TIERRAS : 18 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 34°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 0 KN/m²
ESTRATO 3. CALIZA ARRECIFAL SANA. (-4.50 m a VAR)
DENSIDAD TIERRAS : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 40°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 100 KN/m²
RELLENO EN EL TRASDÓS DE MUROS A DOS CARAS
DENSIDAD TIERRAS : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 30°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 0 KN/m²
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- NO SE RELLENARÁ DE TIERRAS EL TRASDÓS DE LOS MUROS HASTA HABER EJECUTADO EL FORJADO DE CORONACIÓN CORRESPONDIENTE.
- EN EL CÁLCULO NO SE HA CONSIDERADO LA PRESENCIA DEL NIVEL FREÁTICO.
- SE RECOMIENDA COLOCAR UN BERENJENO VERTICAL EN AMBOS PARAMENTOS PARA CONTROLAR LA FISURACIÓN DEL MURO. (CADA 5 m. APROXIMADAMENTE)
- VER DETALLES Y ARMADO DE MUROS EN PLANOS DE MUROS.
- LOS MUROS PERIMETRALES SE EJECUTARÁN ENCOFRADOS A UNA CARA CONTRA EL MURO TIPO "SOIL-NAILING" HASTA LA COTA -4.50 m.



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-2 CONTENCIONES
MUROS. SECCIONES (VI)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

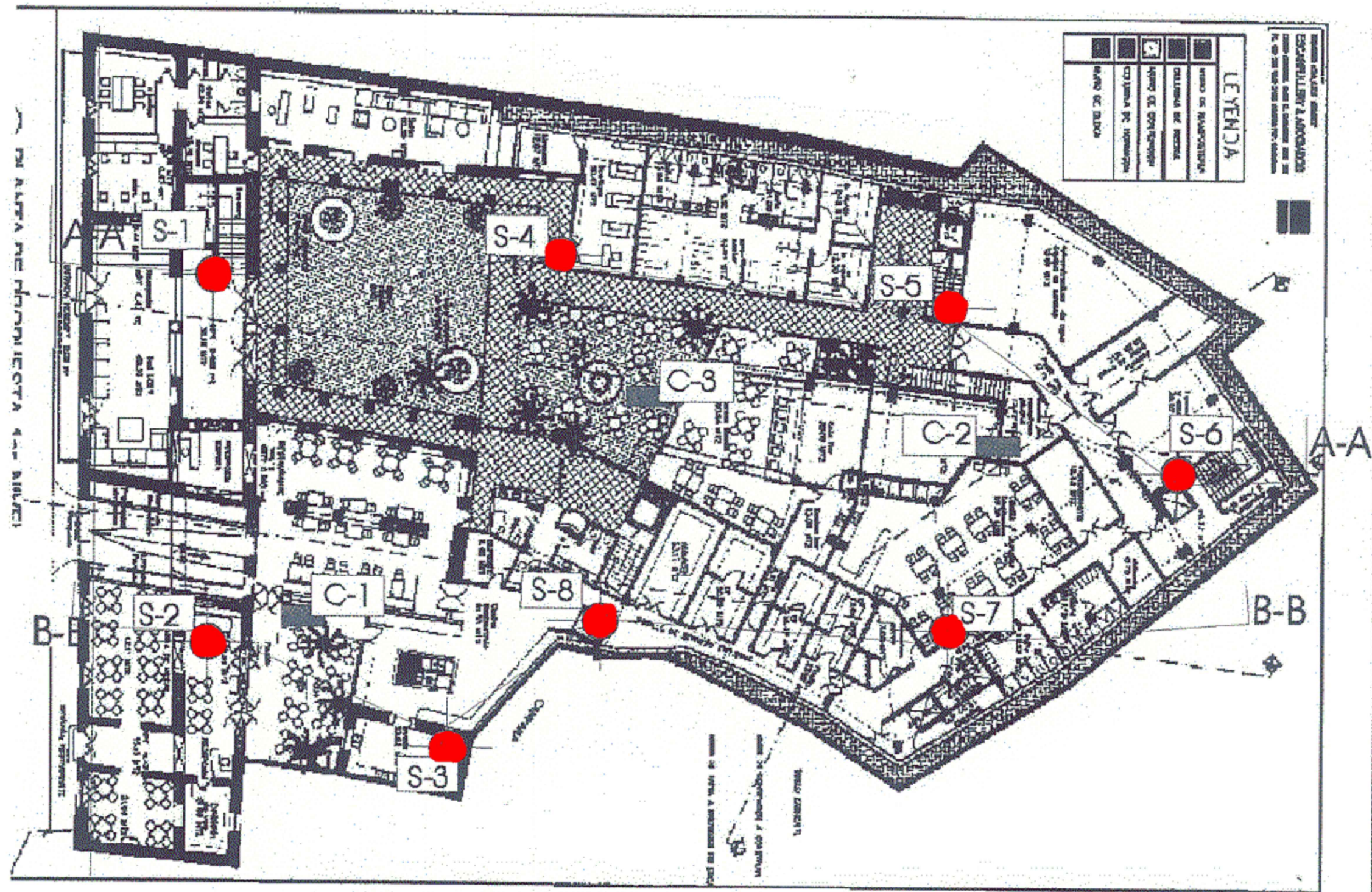
LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

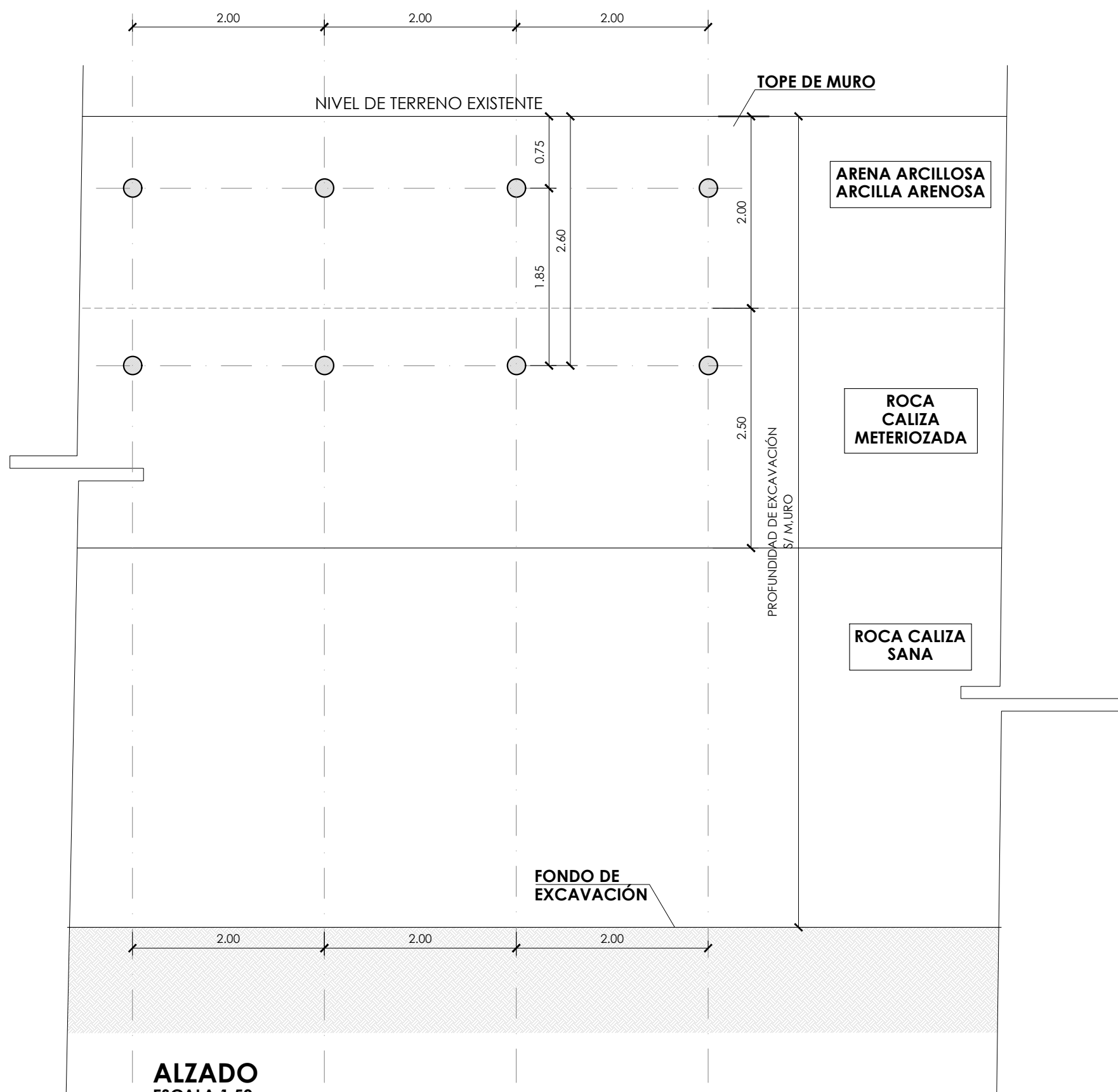
ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____

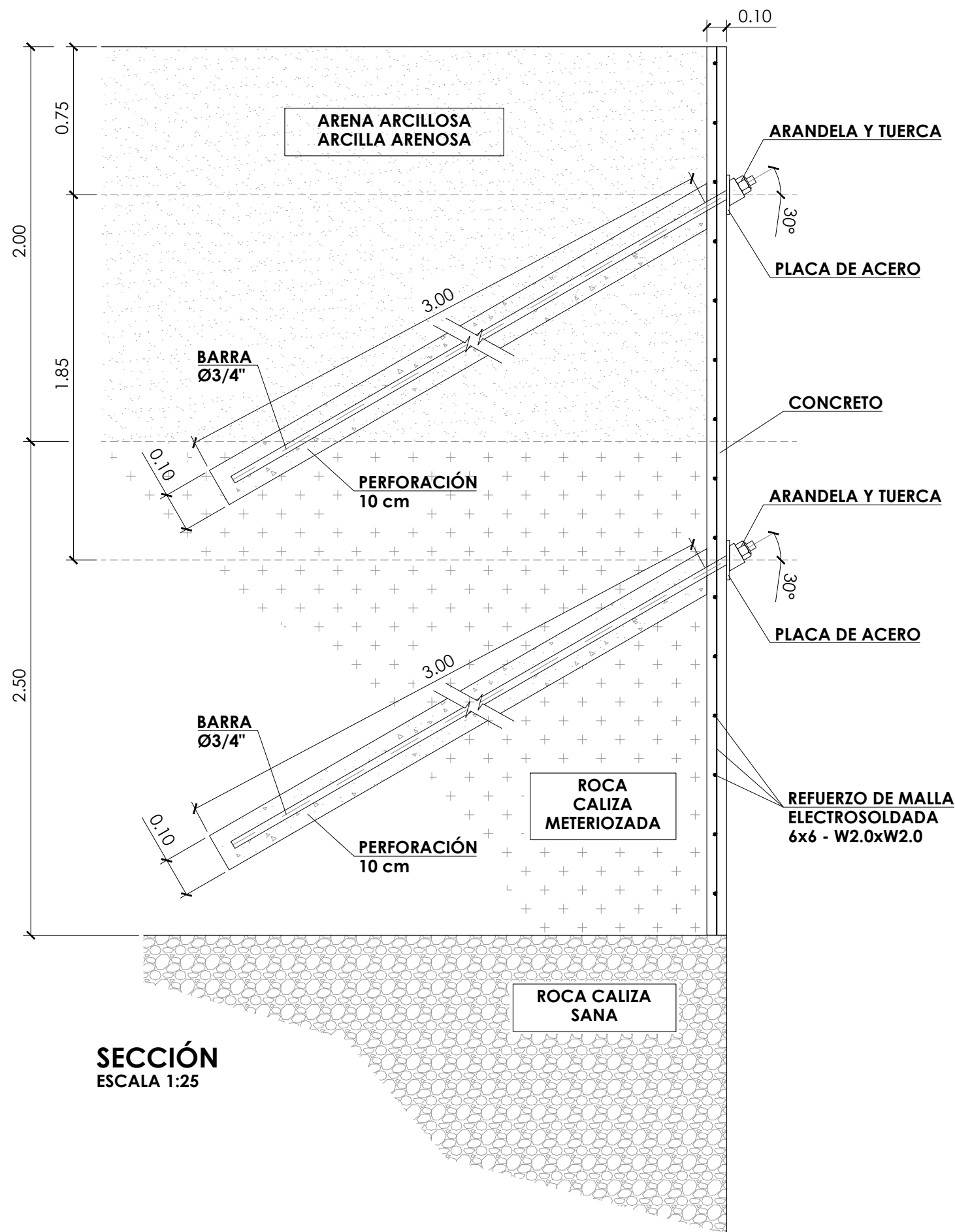




PLANO DE LOCALIZACION II



DETALLE PROCESO SOIL NAILING
COTAS EN METROS



SECCIÓN
ESCALA 1:25

CUADRO MATERIALES			
MATERIALES			
- HORMIGÓN	f'c*	A 28 DÍAS	
ZAPATAS		350 kg/cm ²	
VIGAS Y LOSAS		350 kg/cm ²	
PILARES Y MUROS		420 kg/cm ²	
CONTENCIONES PERIMETRALES		350 kg/cm ²	
- ACERO PASIVO REFUERZO		fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm ²	
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm			

NOTA:

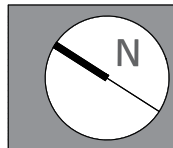
. SE EJECUTARÁ LA EXCAVACIÓN MEDIANTE SOIL NAILING HASTA UNA PROFUNDIDAD MÍNIMA DE 4,50m O ALCANZAR LA ROCA CALIZA SANA

NOTAS CIMENTACIÓN

- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LA CIMENTACIÓN SON LOS SIGUIENTES :
TENSION ADMISIBLE σ : 300 KN/m²
MODULO DE BALASTO Kv : 40000 KN/m³
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS POR EL ESTUDIO GEOTÉCNICO Y CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- LOS PARÁMETROS GEOTÉCNICOS DE CÁLCULO ADOPTADOS PARA EL DIMENSIONAMIENTO DE LOS MUROS SON LOS SIGUIENTES :
ESTRATO 1. ARCILLAS ARENOSAS. (0,00 m a -2,00 m)
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 16°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 25 KN/m²
ESTRATO 2. CALIZA ARRECIFAL METEORIZADA. (-2,00 m a -4,50 m)
DENSIDAD TIERRAS γ : 18 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 34°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 0 KN/m²
ESTRATO 3. CALIZA ARRECIFAL SANA. (-4,50 m a VAR)
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 40°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 100 KN/m²
RELLENO EN EL TRASDÓS DE MUROS A DOS CARAS
DENSIDAD TIERRAS γ : 20 KN/m³
ÁNGULO DE ROZAMIENTO INTERNO TERRENO δ : 30°
COHESIÓN DEL TERRENO C : 0 KN/m²
ESTOS VALORES DEBEN SER CONFIRMADOS CON LAS CARACTERÍSTICAS REALES DEL TERRENO, UNA VEZ EXCAVADO EL MISMO.
- NO SE RELLENARÁ DE TIERRAS EL TRASDÓS DE LOS MUROS HASTA HABER EJECUTADO EL FORJADO DE CORONACIÓN CORRESPONDIENTE.
- EN EL CÁLCULO NO SE HA CONSIDERADO LA PRESENCIA DEL NIVEL FREÁTICO.
- SE RECOMIENDA COLOCAR UN BERENJENO VERTICAL EN AMBOS PARAMENTOS PARA CONTROLAR LA FISURACIÓN DEL MURO. (CADA 5 m. APROXIMADAMENTE)
- VER DETALLES Y ARMADO DE MUROS EN PLANOS DE MUROS.
- LOS MUROS PERIMETRALES SE EJECUTARÁN ENCOFRADOS A UNA CARA CONTRA EL MURO TIPO "SOIL-NAILING" HASTA LA COTA -4,50 m.



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-2 CONTENCIONES
MUROS. SECCIONES (VII)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. José Milanese Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

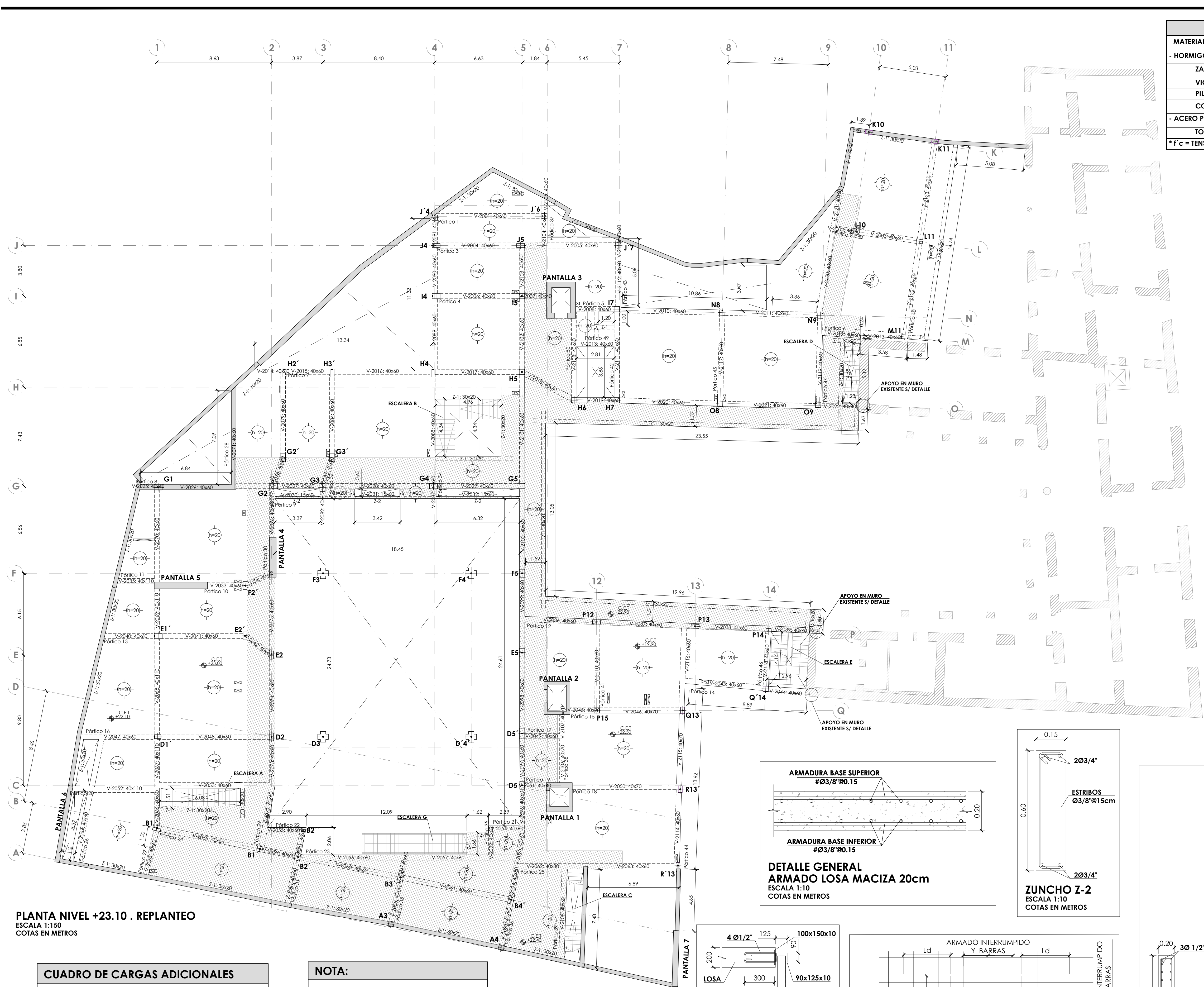
LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

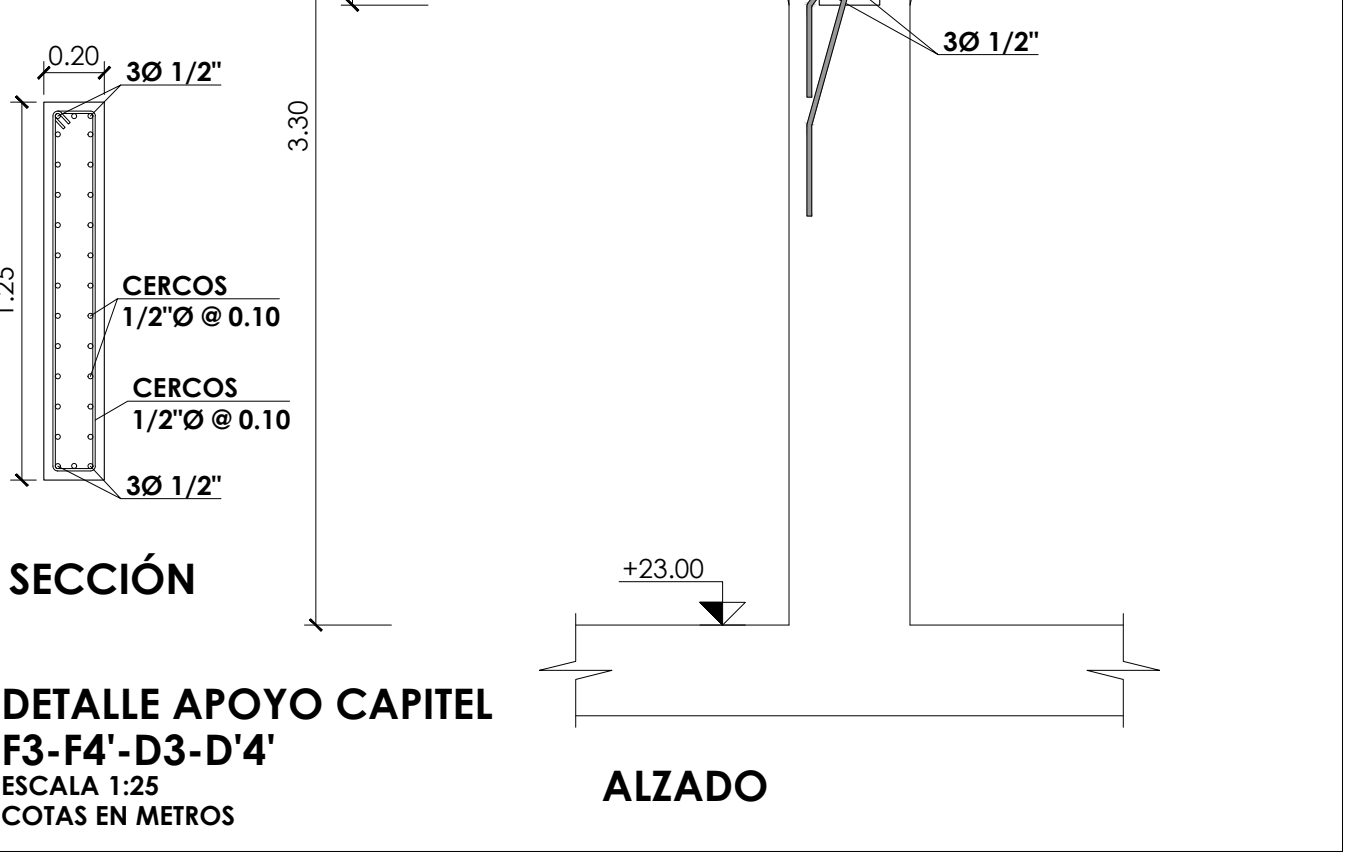
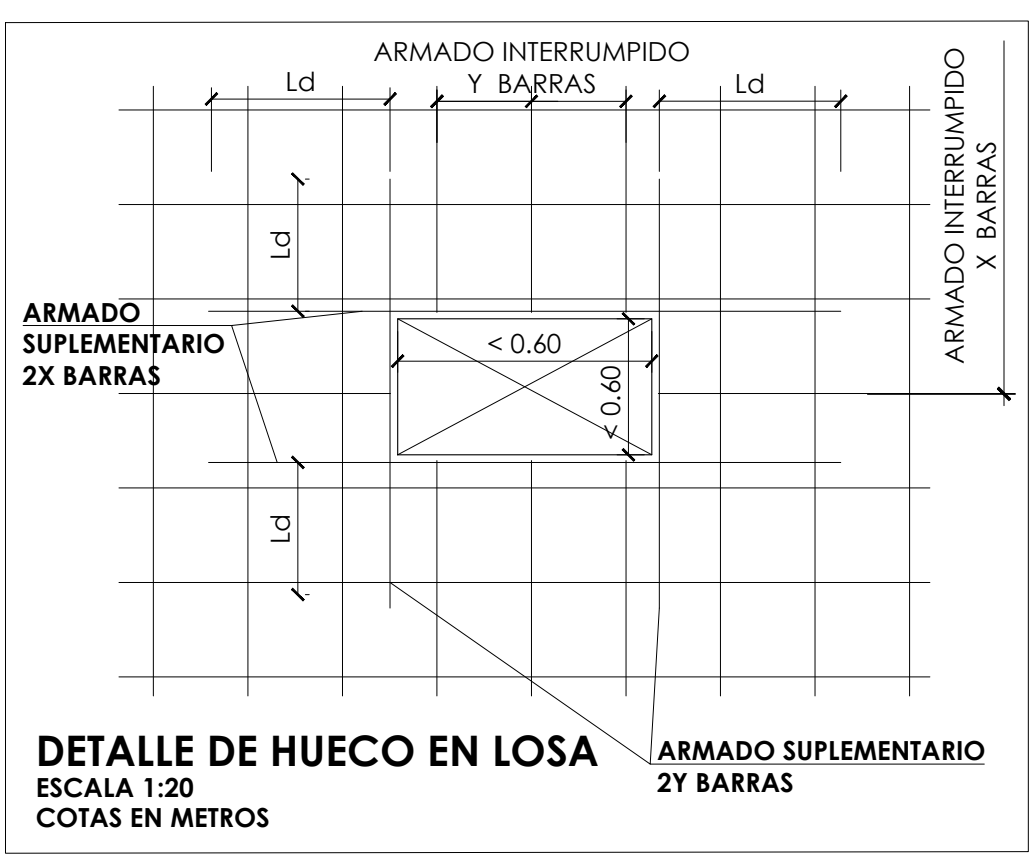
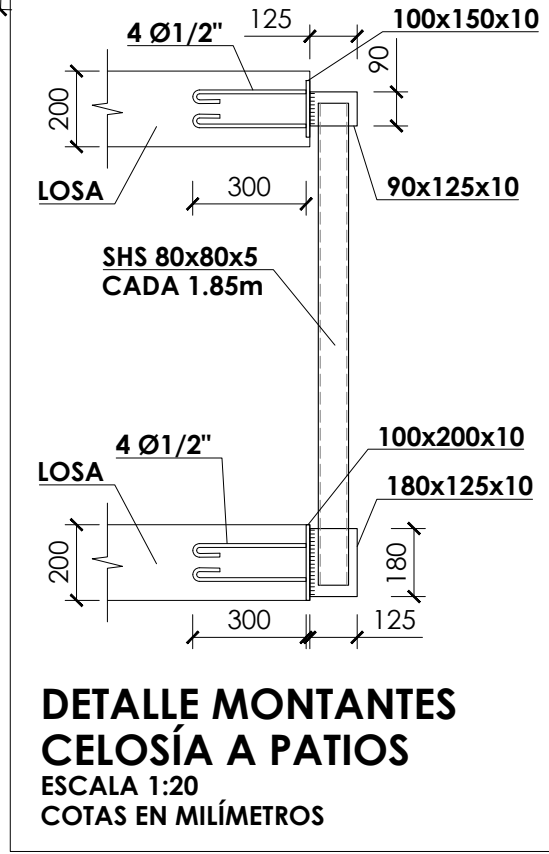
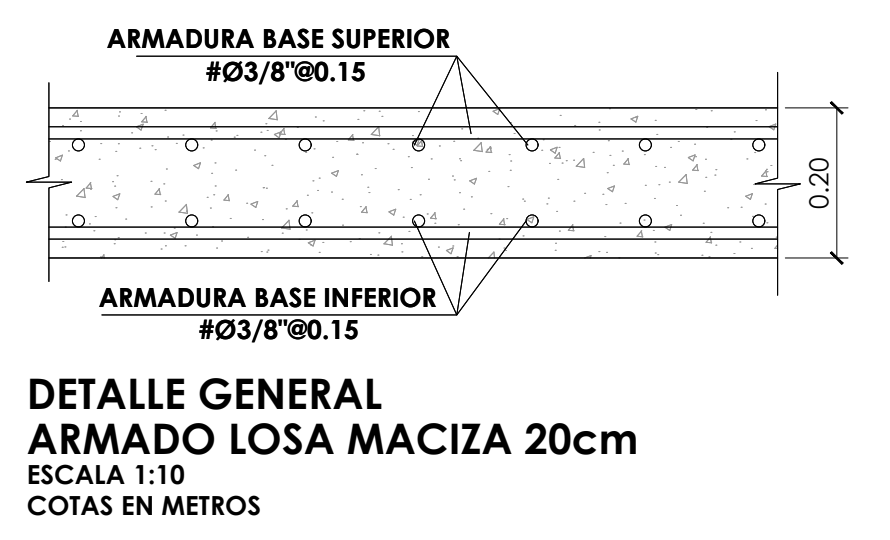
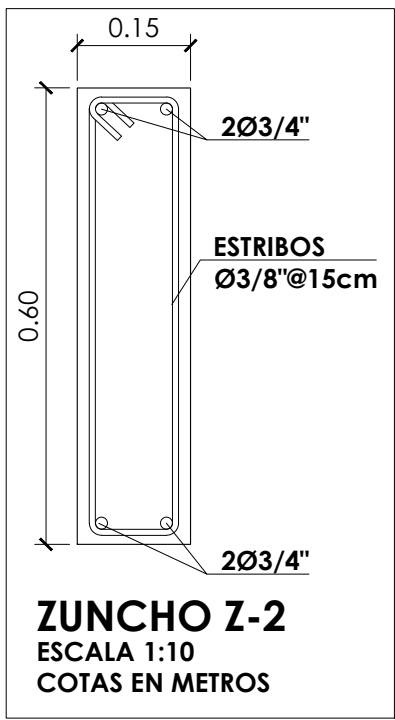
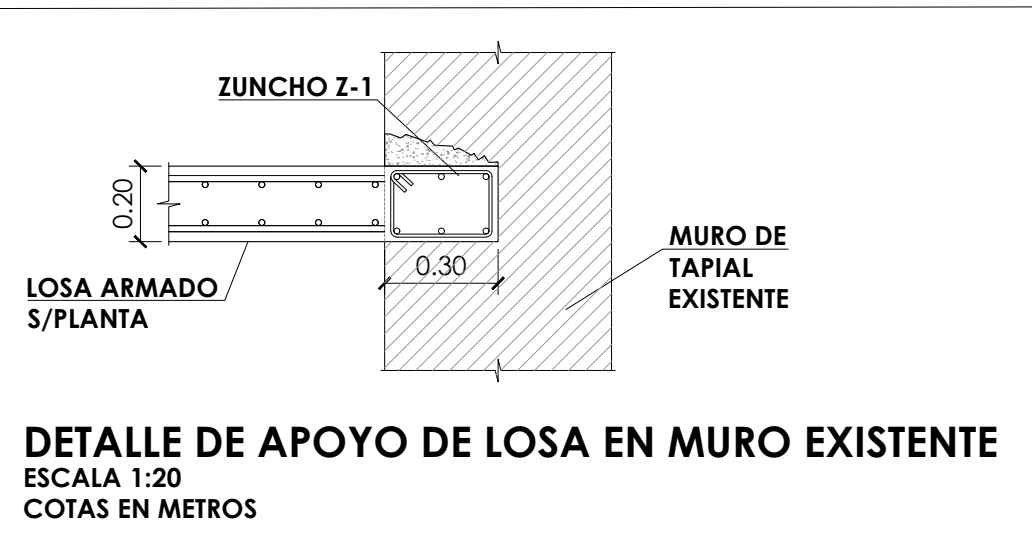
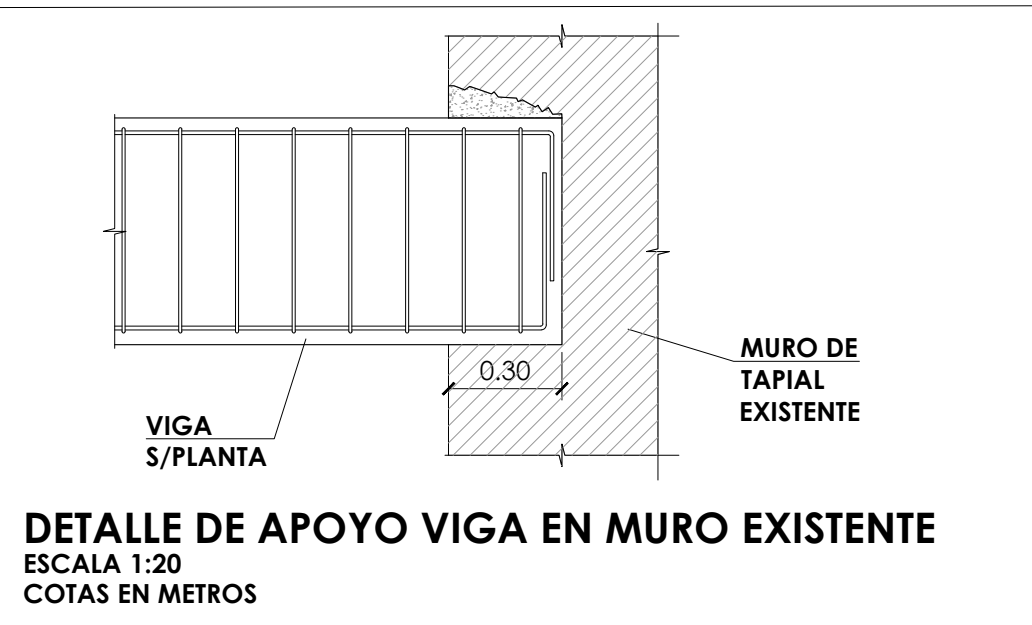
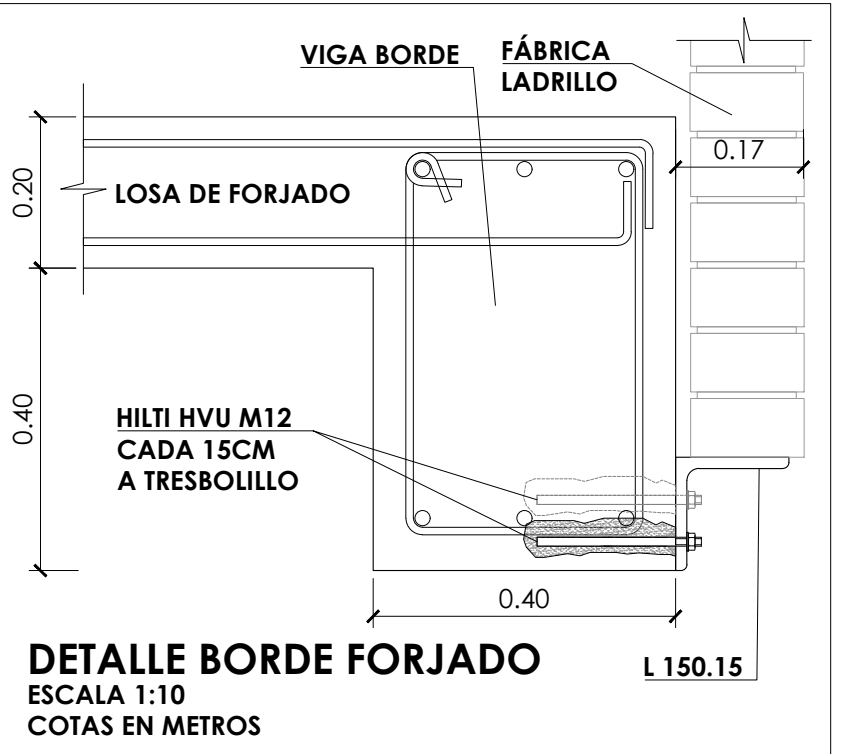
ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____





MATERIALES		
- HORMIGÓN		f'c* A 28 DÍAS
ZAPATAS		350 kg/cm ²
VIGAS Y LOSAS		350 kg/cm ²
PILARES Y MUROS		420 kg/cm ²
CONTENCIONES PERIMETRALES		350 kg/cm ²
- ACERO PASIVO REFUERZO		fyk
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm ²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



SECCIÓN



ALZADO

PLANTA NIVEL +23.10 . REPLANTEO

ESCALA 1:150
COTAS EN METROS

CUADRO DE CARGAS ADICIONALES

CARGA VIVA ADICIONAL = 200 Kg/m²

CARGAS DE DISEÑO PLANTA +23.10

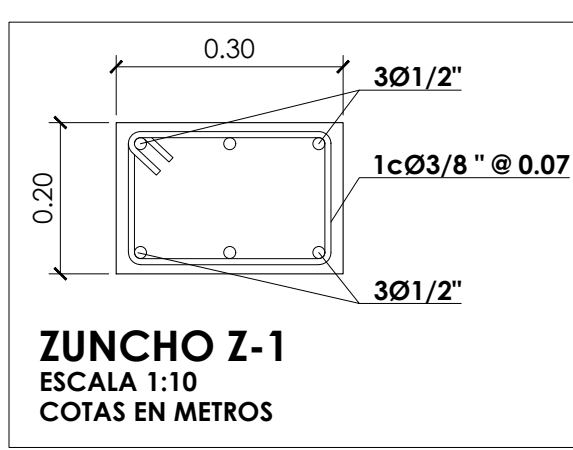
- PESO PROPIO MATERIALES:
1.a CONCRETO ARMADO Wc=2.40 Ton/m³
1.b ACERO Wa=7.85 Ton/m³
- CARGA PERMANENTE (MUERTA) ENTREPISO: 150 Kg/m²
- CARGA PERMANENTE (MUERTA) TABIQUERIA 100 Kg/m²
- CARGA VIVA MÁXIMA ENTREPISO: 200 Kg/m²
- CARGA VIVA ESCALERA: 300 Kg/m²

* Cargas adicionales indicadas en planos

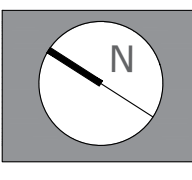
NOTA:

- C.E.T. COTA ESTRUCTURA TERMINADA
- LOSA MACIZA h=ESPESOR EN CM
- MURO DE HORMIGÓN ARMADO
- MUROS EXISTENTES
- PREVER NACIMIENTO DE PILARES

LA LONGITUD DE ANCLAJE DE LA ARMADURA DE LOS ZUNCHOS SERA DE 0.80 m



PLANOS ESTRUCTURALES



IBEROSTAR SANTO DOMINGO

HOTEL LAS MERCEDES ZONA COLONIAL

PLANTA +23.10 REPLANTEO Y DETALLES

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926

Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248

Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615

Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543

Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723

Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leonor Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benítez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:

No: _____





A circular cross-section of a cylinder. A thick black line, representing a crack, starts from the left edge and extends diagonally towards the center. A label 'N' is placed near the end of this crack.

IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

LICENCIA NO.: _____

No: _____

Santona Silvestre & Asoc., S.R.L.
RNC:1-0160047-6

GEODESIA - TOPOGRAFIA - CARTOGRAFIA - FOTOGRAMETRIA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lope de Vega No.33 esq. Rafael A. Sanchez-PLAZA INTERCARIBE
Fno. NAC/ - Tele. 541-4904195 Fax:544-5198 E-Mail: ceciliasantana@rednet.cu



HOTEL LAS MERCEDES	
PROPIETARIO:	MEGEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.

PROPIETARIO		HOJA No.
ARQUITECTO		



- 1.- TODAS LAS DIMENSIONES DE LAS BARRAS ACOTADAS EN LAS PLANTAS DE ARMADURA DIRECCION X E Y SE REFIEREN A LA LONGITUD TOTAL, SIN CONTAR LOS GANCHOS DE LOS EXTREMOS.
- 2.- LAS BARRAS SE COLOCARÁN CENTRADAS EN LA VIGA DE CANTO O A PARTIR DEL BORDE DE LA LOSA, SALVO ACOTACIÓN CONTRARIA EN PLANTA.
- 3.- EN LOS CASOS EN LOS QUE LAS BARRAS INTERFIERAN CON UN HUECO, SE CONTARÁN Y DOBLARÁN EN GANCHO EN EL BORDE DEL MISMO Y SE SUPLENTARÁ LA ARMADURA SEGÚN EL DETALLE DE HUECO.

PLANTA NIVEL +23.10 . REFUERZO ARMADO LOSAS X
ESCALA 1:150
COTAS EN METROS



PROYECTO:

**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

PLANTA +23.10
ARMADO LOSAS Y

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

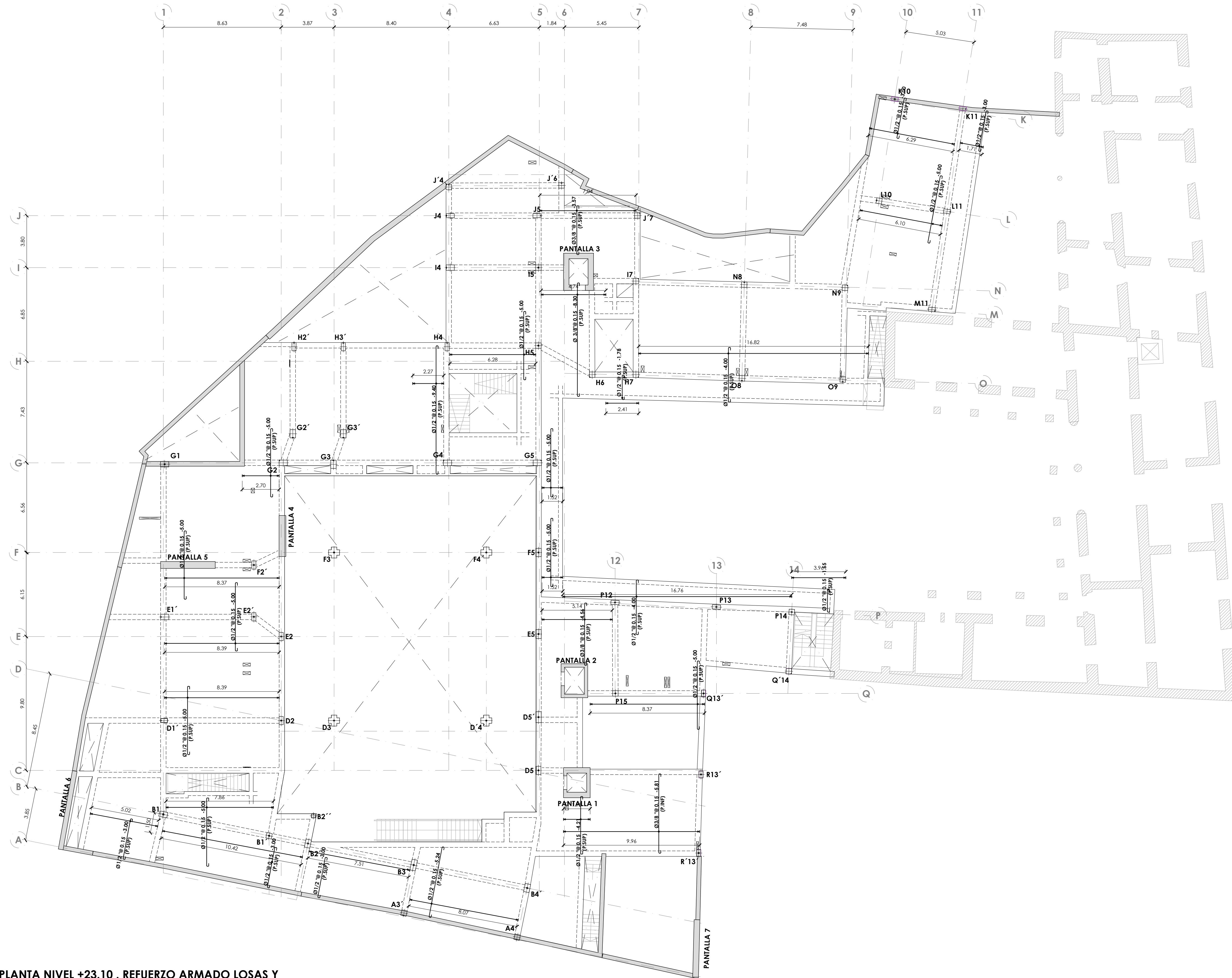
Arg. Leonor Reynoso Godia: 2772

CLAVE DE ARCHIVO: IBZC-HILM-EST00	ABRIL 2021
--------------------------------------	---------------

No:

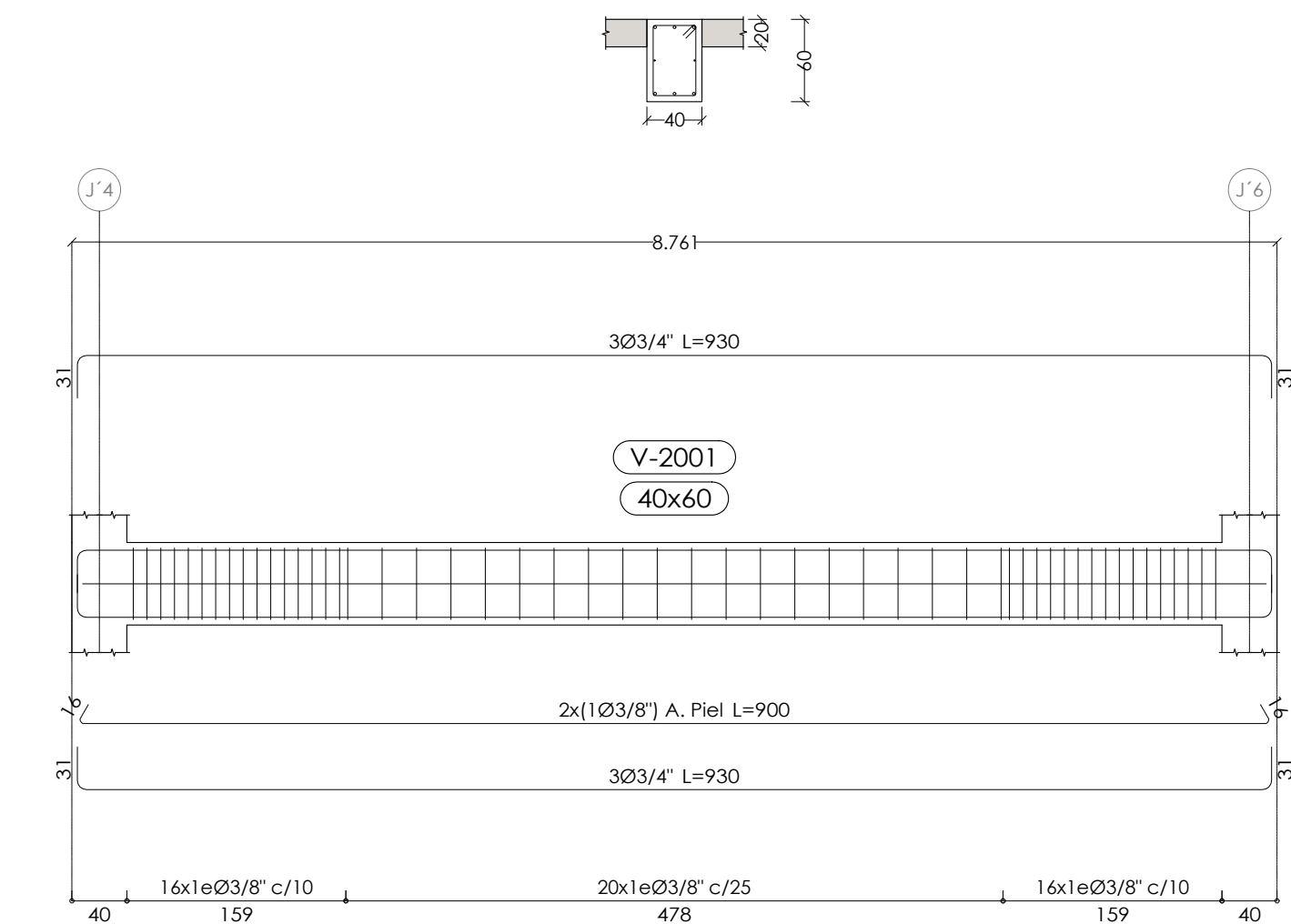
(P.SUP.) → PARAMENTO SUPERIOR
(P.INF.) → PARAMENTO INFERIOR
(A.C) → AMBAS CARAS

- | | | |
|--|---|------------|
|  | Ontano Silverste & Asoc., S.R.L. | |
| | RUC# C-1400007-0 | |
| GEORGINA TOROPIRA H. CANTONERA / FOTOGRAFETRA
Centro Sotomayor y Alvarado, S.R.L.
Ley de Voto No.33, 3to. Balde, A. Sanchez-PLAZA INTERCOMARCA
Ene. INC-2 / Tel. 344-400413 / Fax-344-0130 / E-Mail ontanoasociados@gmail.com | | |
|  | MECEVE LAS MERCEDES | |
| | PROYECTO: | |
| | PROPIETARIO: | |
| | MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S. | |
| PROPIETARIO | | |
| <div style="border: 1px solid black; height: 40px; width: 100%;"></div> | | |
| ARQUITECTO | | |
| | | FECHA DEL: |

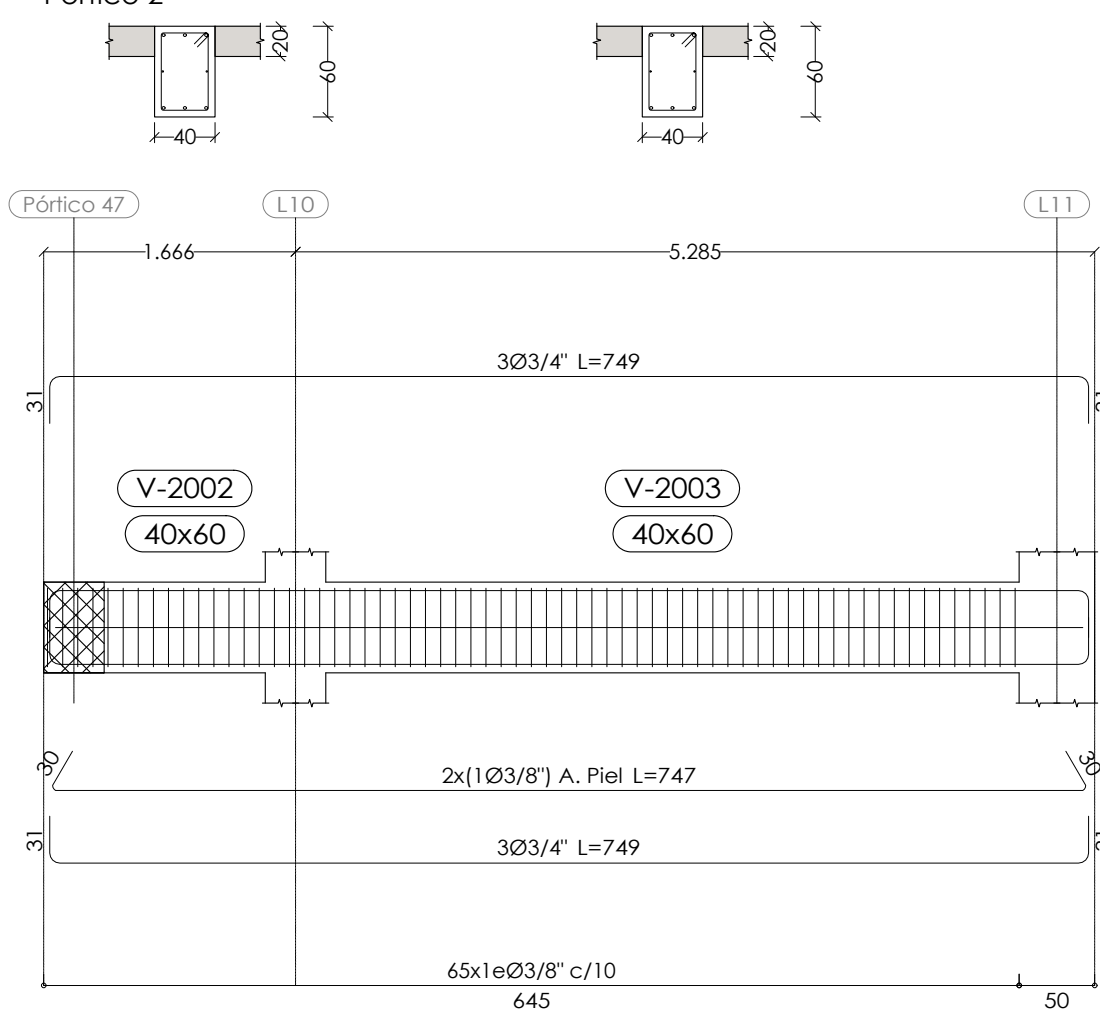


PLANTA NIVEL +23.10 . REFUERZO ARMADO LOSAS Y
ESCALA 1:150
COTAS EN METROS

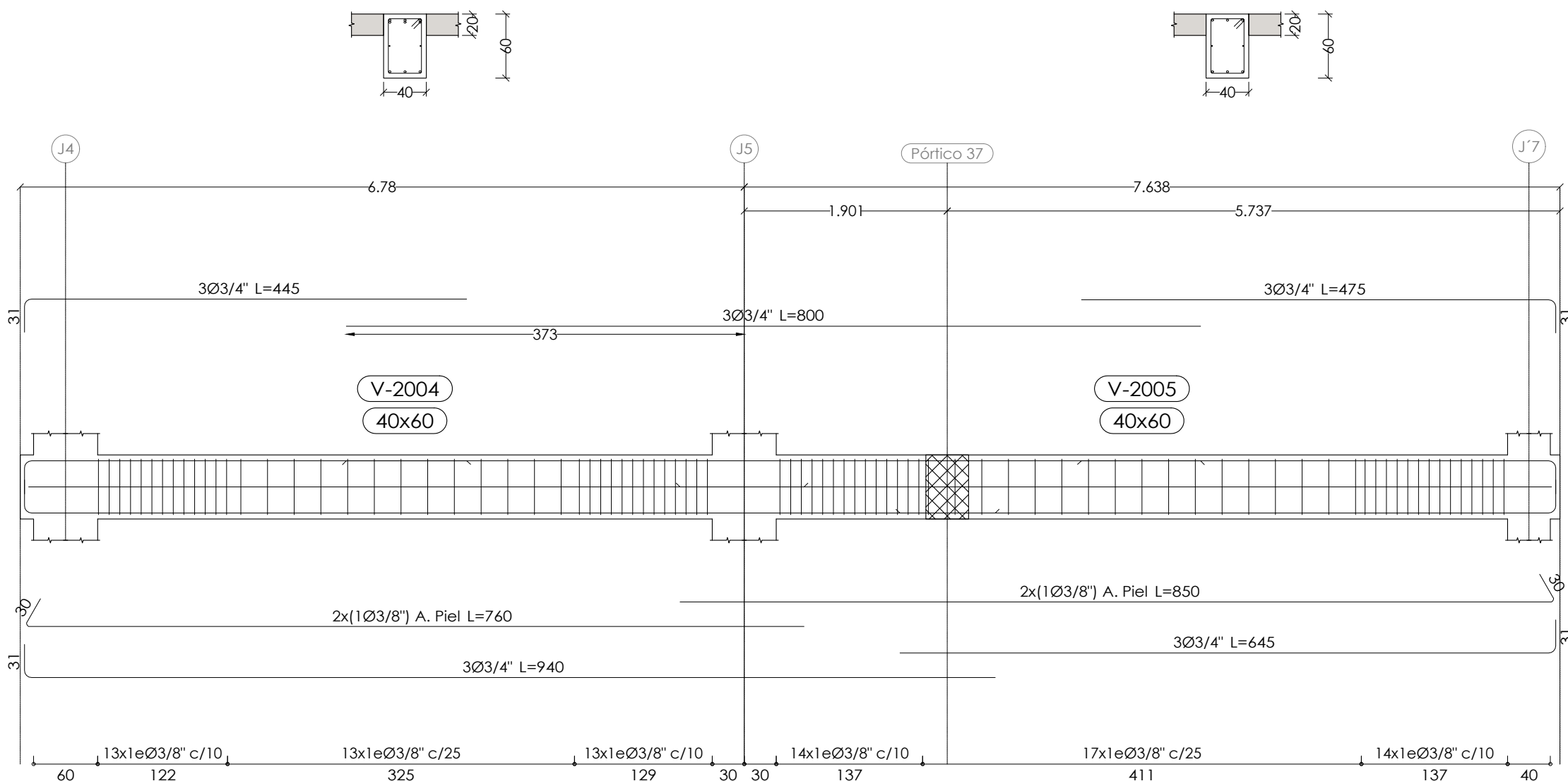
Pórtico 1



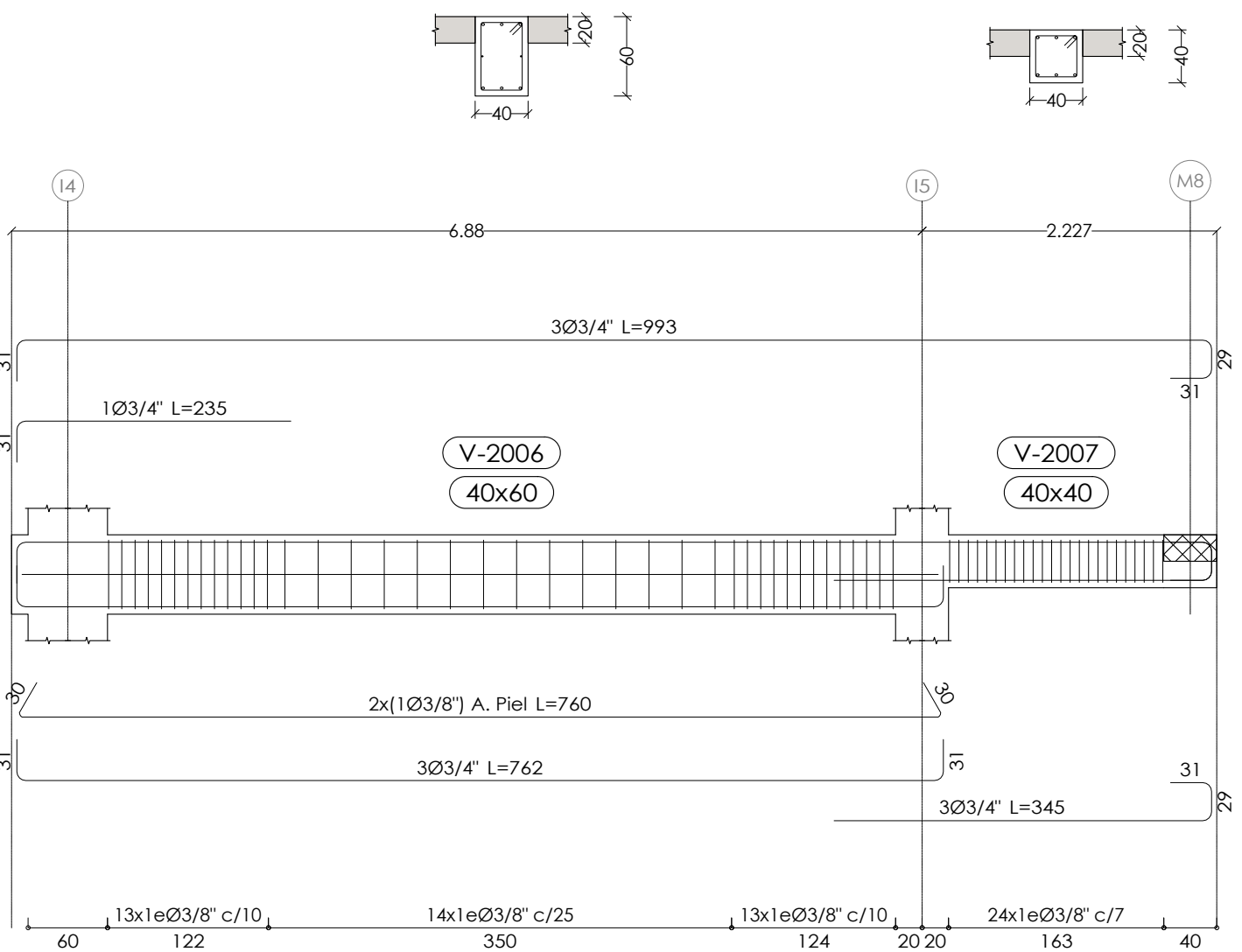
Pórtico 2



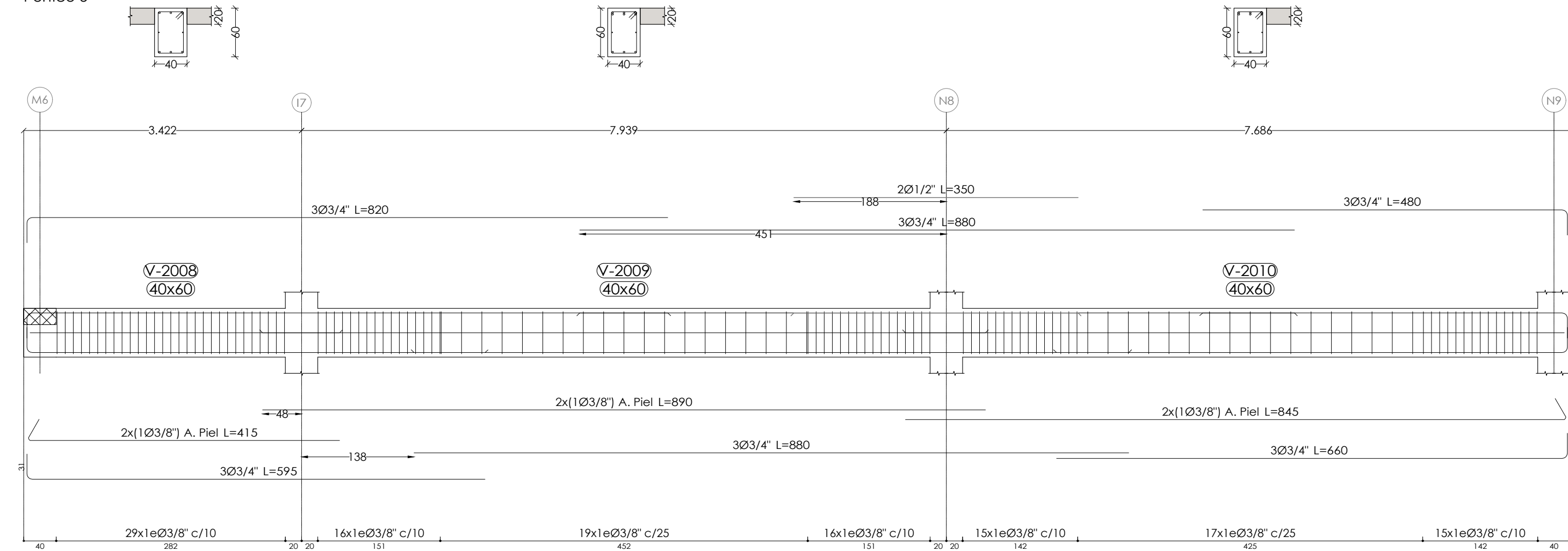
Pórtico 3



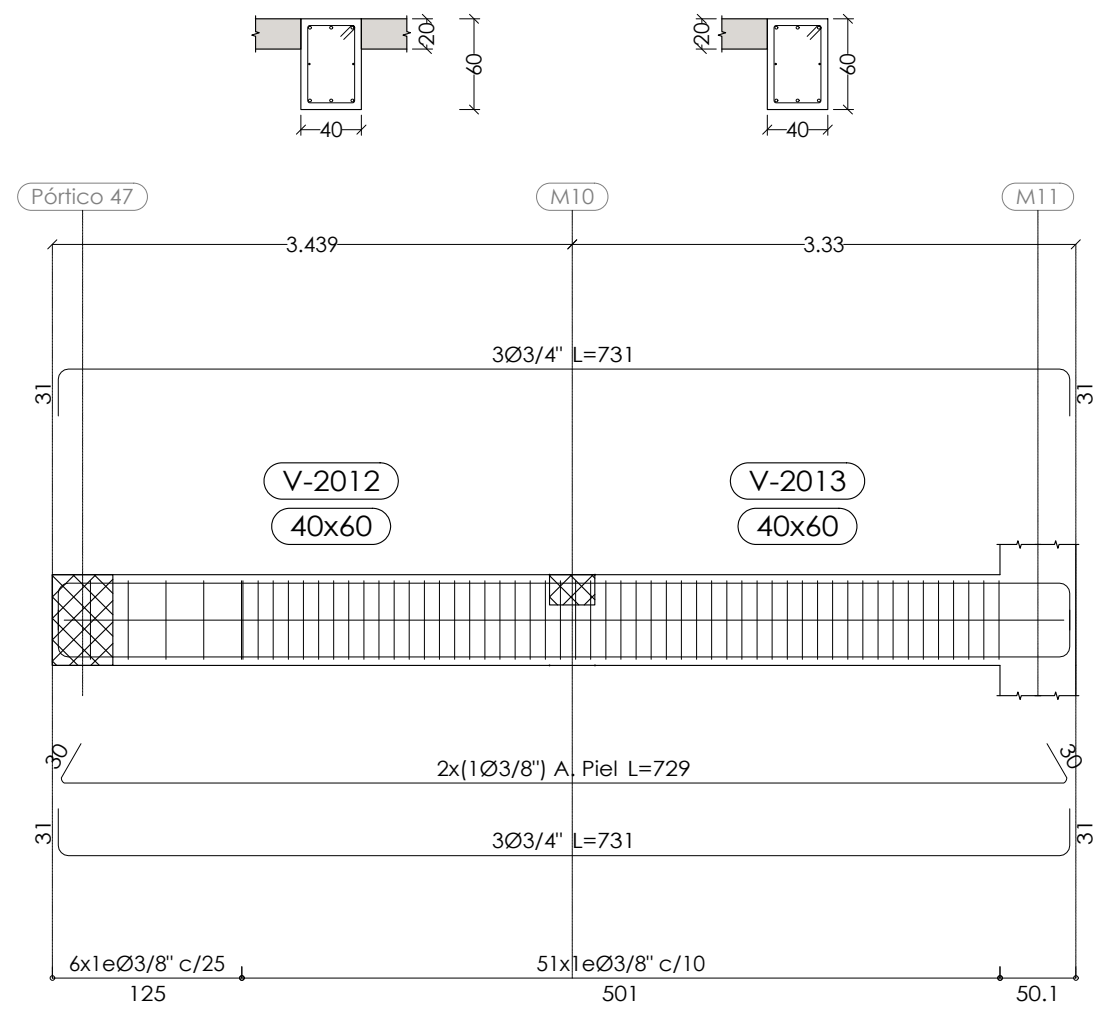
Pórtico 4



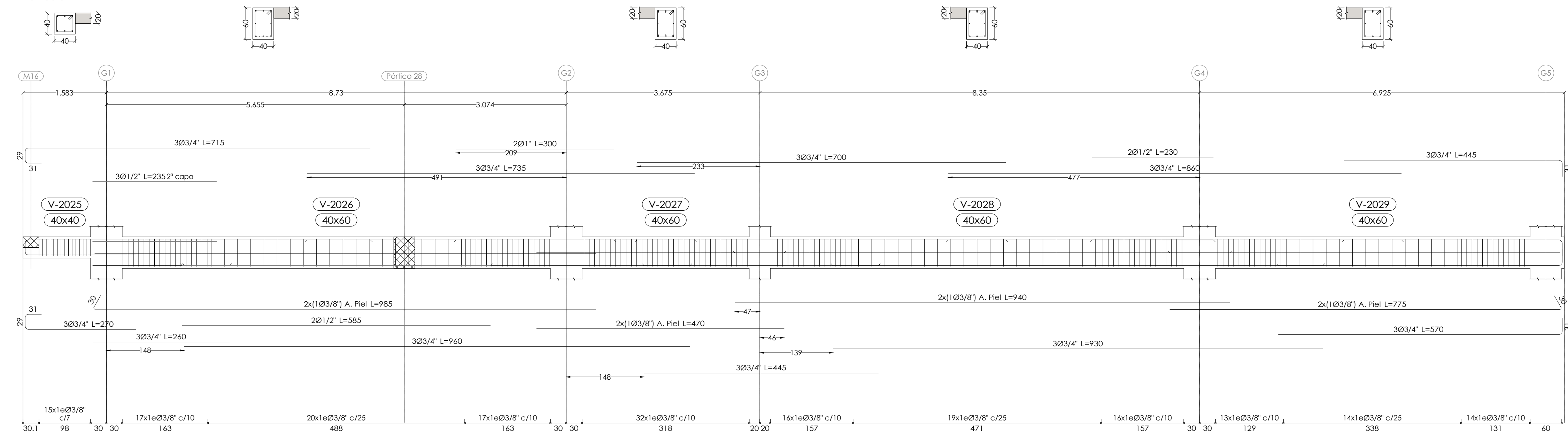
Pórtico 5



Pórtico 6



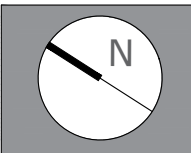
Pórtico 8



CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN		f'c* A 28 DÍAS
ZAPATAS		350 kg/cm ²
VIGAS Y LOSAS		350 kg/cm ²
PILARES Y MUROS		420 kg/cm ²
CONTENCIONES PERIMETRALES		350 kg/cm ²
- ACERO PASIVO REFUERZO		fyk
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm ²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:

**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:

**PLANTA +23.10
ARMADOS VIGAS (I)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:

Arq. Janet Martínez Codia: 4926

Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:

Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248

Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:

Ing. Domingo Herrera Codia: 18615

Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:

Ing. José Milanese Codia: 5543

Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:

Cecilio Santana Silvestre, Agrim.

Codia: 1723

Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:

Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772

Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia

Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:

IBZC-HILM-EST00

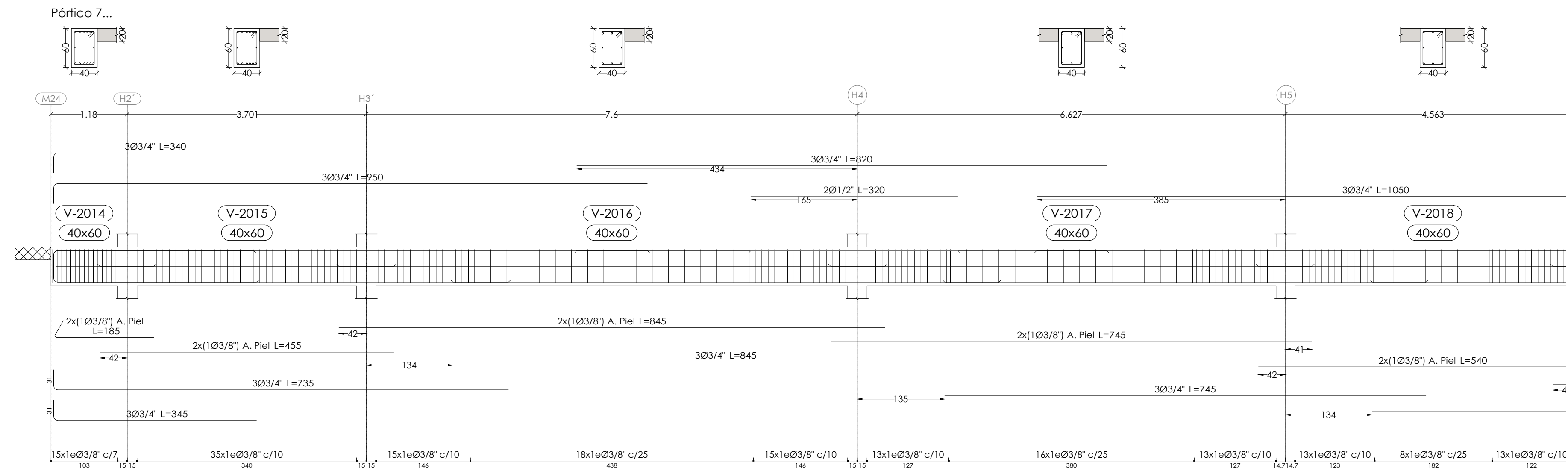
ABRIL

2021

LICENCIA NO.:

No: _____

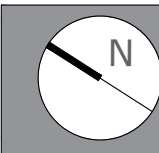




CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm ²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm ²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm ²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm ²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm ²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		

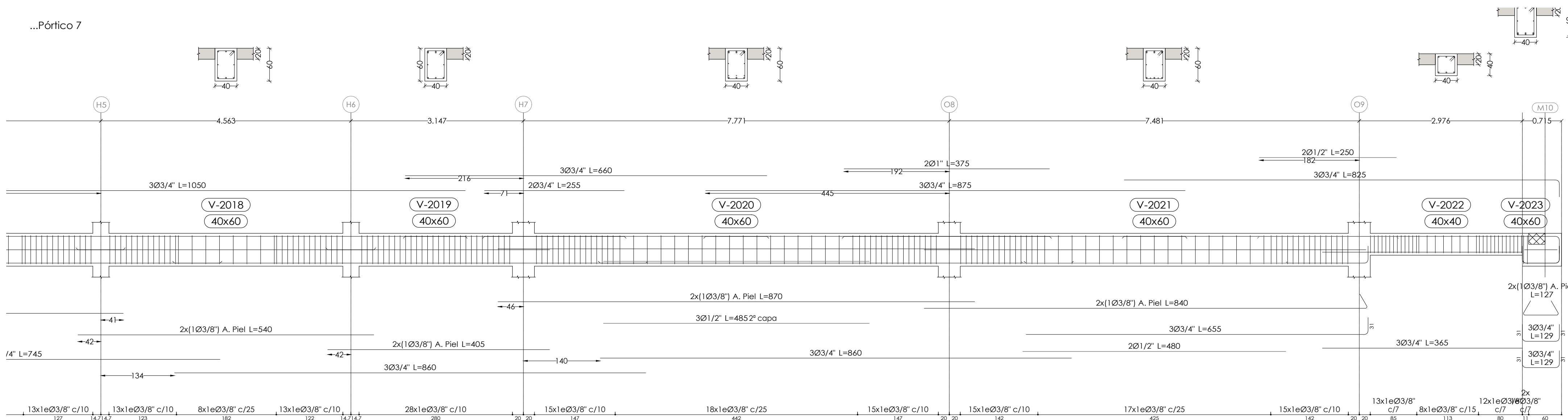


PLANOS
ESTRUCTURALES



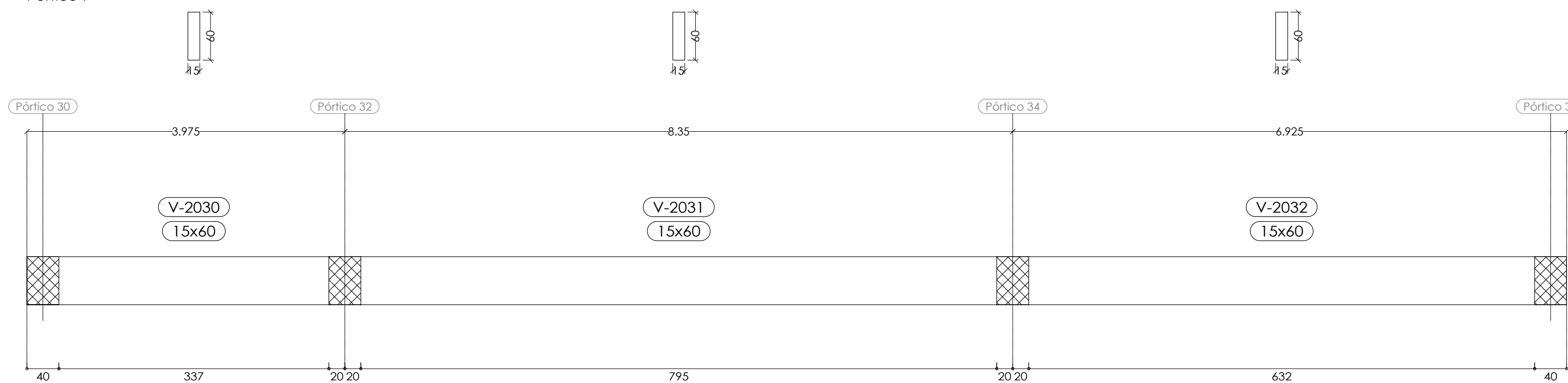
IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

...Pórtico 7

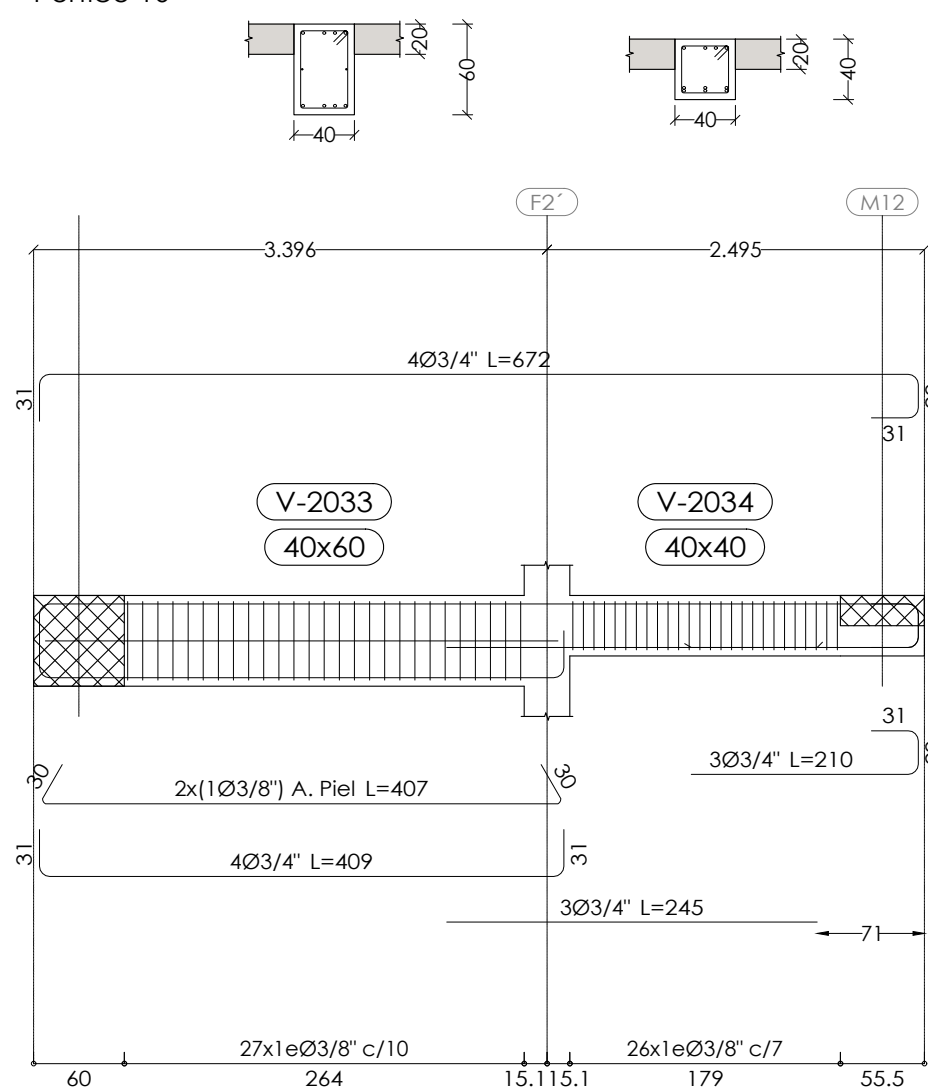


G1

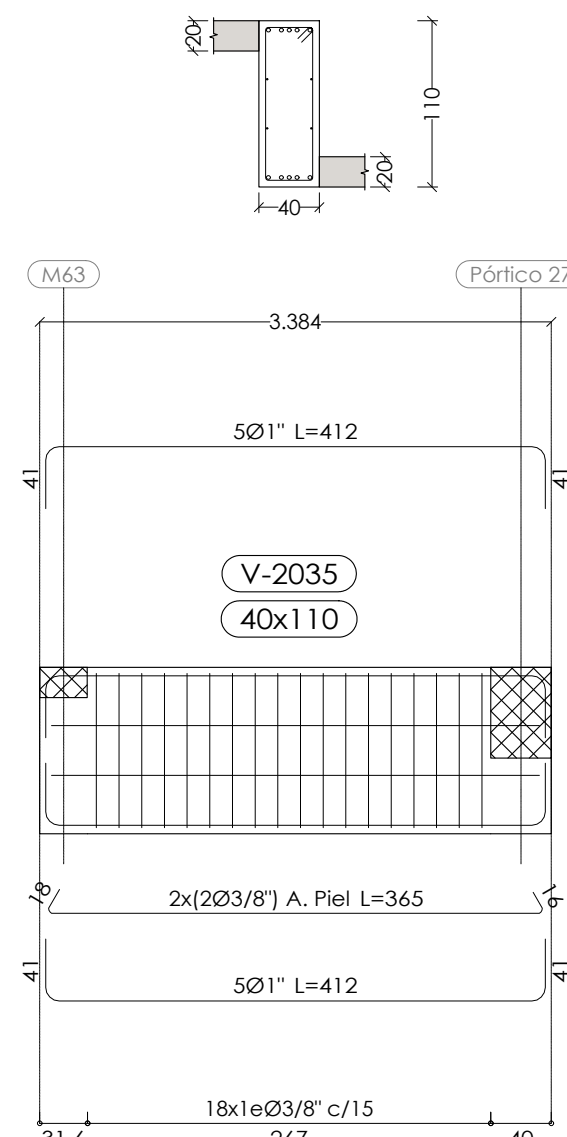
Pórtico 9



Pórtico 10



Pórtico 11



PROYECTO:

HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL

TÍTULO DE HOJA:

PLANTA +23.10
ARMADOS VIGAS (II)

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:

Arq. Janet Martínez Codia: 4926

Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:

Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248

Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:

Ing. Domingo Herrera Codia: 18615

Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:

Ing. José Milanese Codia: 5543

Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:

Cecilio Santana Silvestre, Agrim.

Codia: 1723

Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:

Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772

Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia

Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:

IBZC-HILM-EST00

ABRIL

2021

LICENCIA NO.:

No: _____

Santana Silvestre & Asoc., S.R.L.
INGENIEROS

GESEDA: TOPOGRAFÍA CARTOGRAFÍA FOTOMETRÍA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lugar de Venta No.33 ms. Rafael A. Sanchez PLAZA INTERCARRIO
Cm. NACI- Tel: 361-484855 Fax: 361-6100 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com

PROYECTO: HOTEL LAS MERCEDES

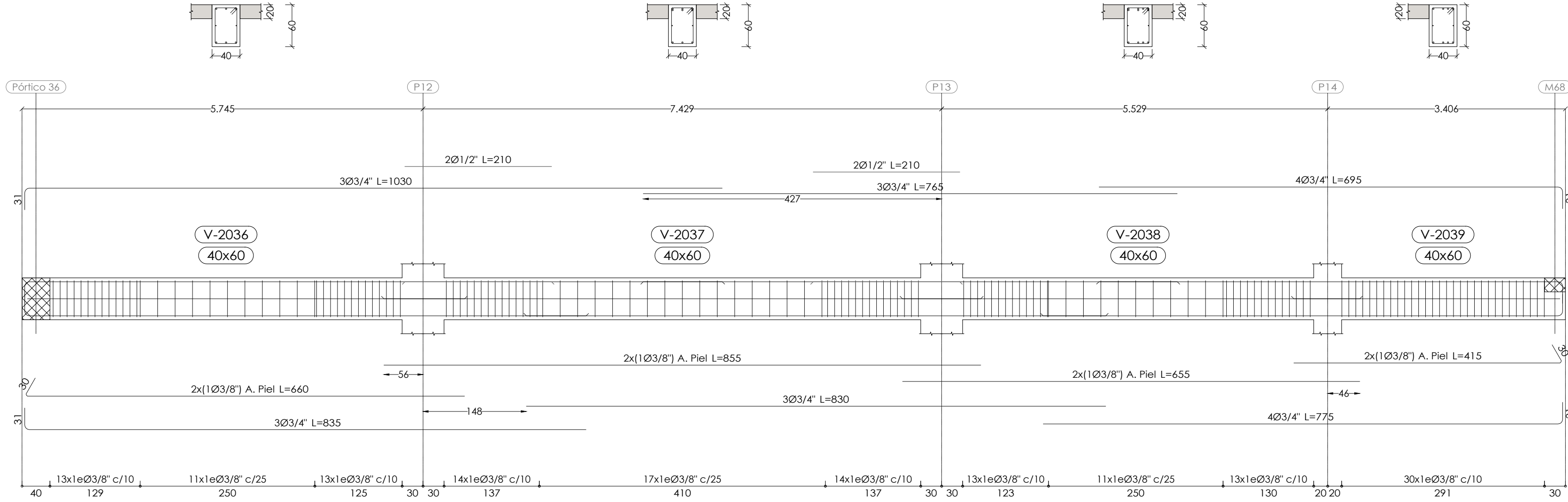
PROPIETARIO: MECOVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.

PROPIETARIO

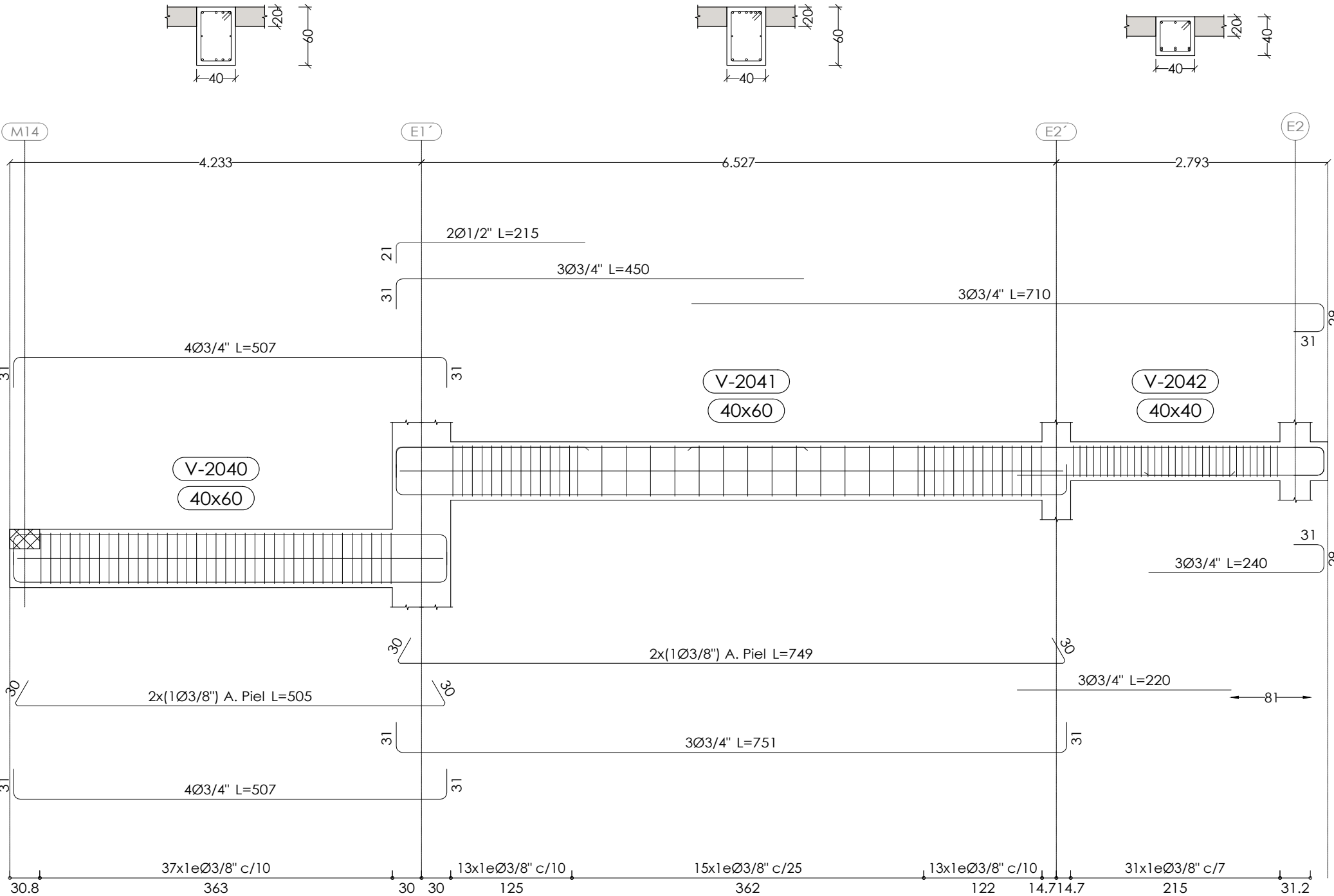
ARQUITECTO

HOJA No.

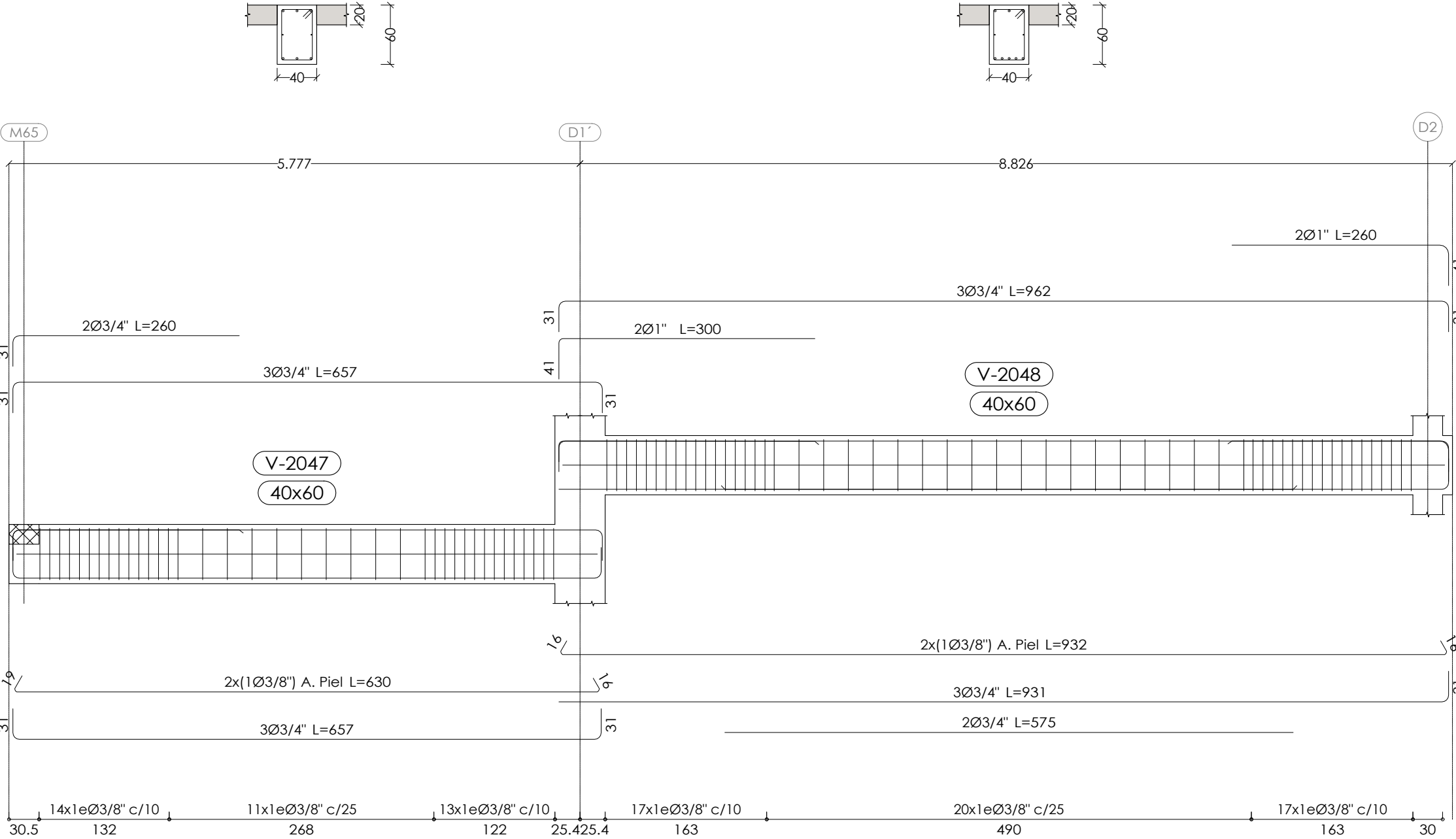
Pórtico 12



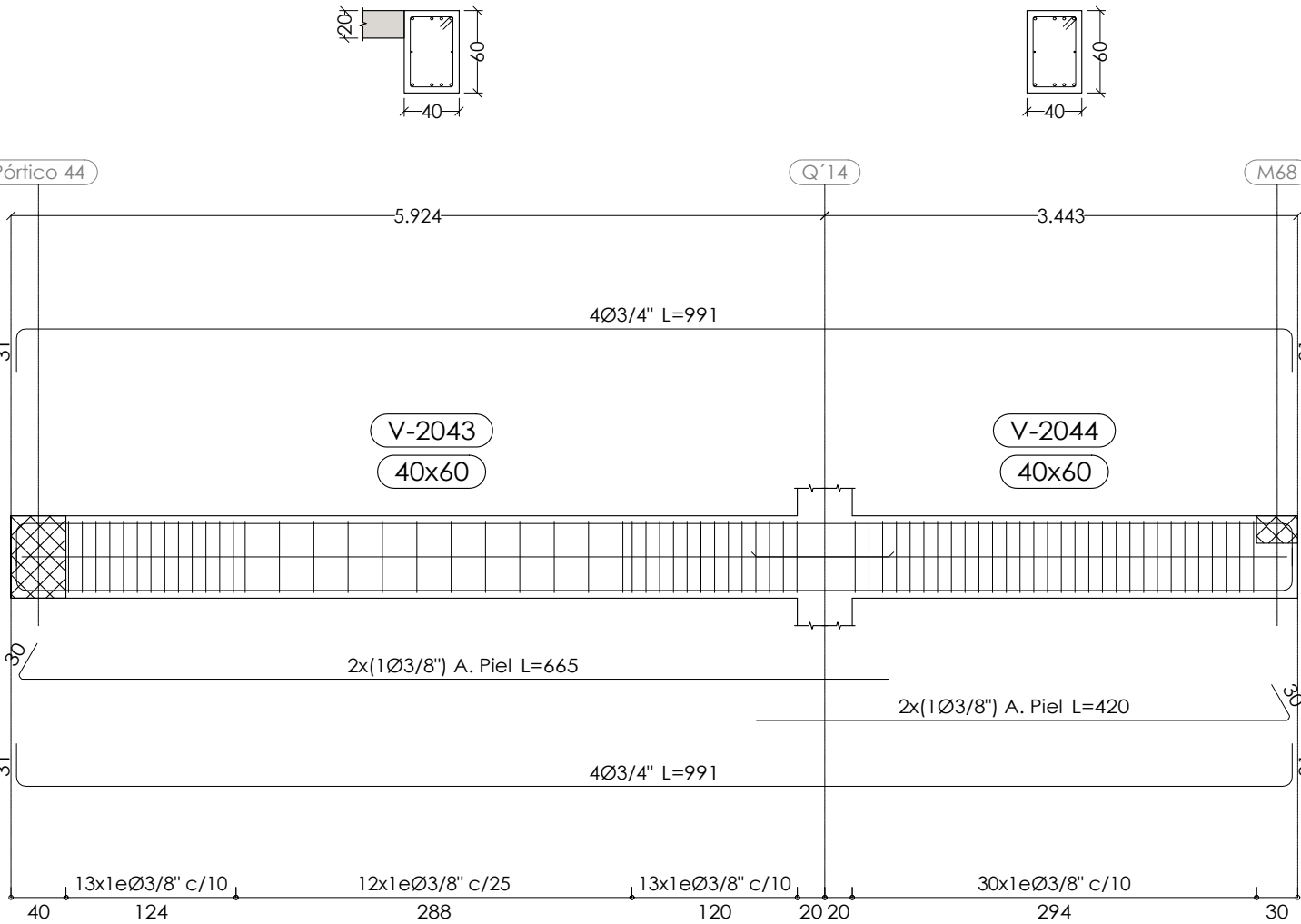
Pórtico 13



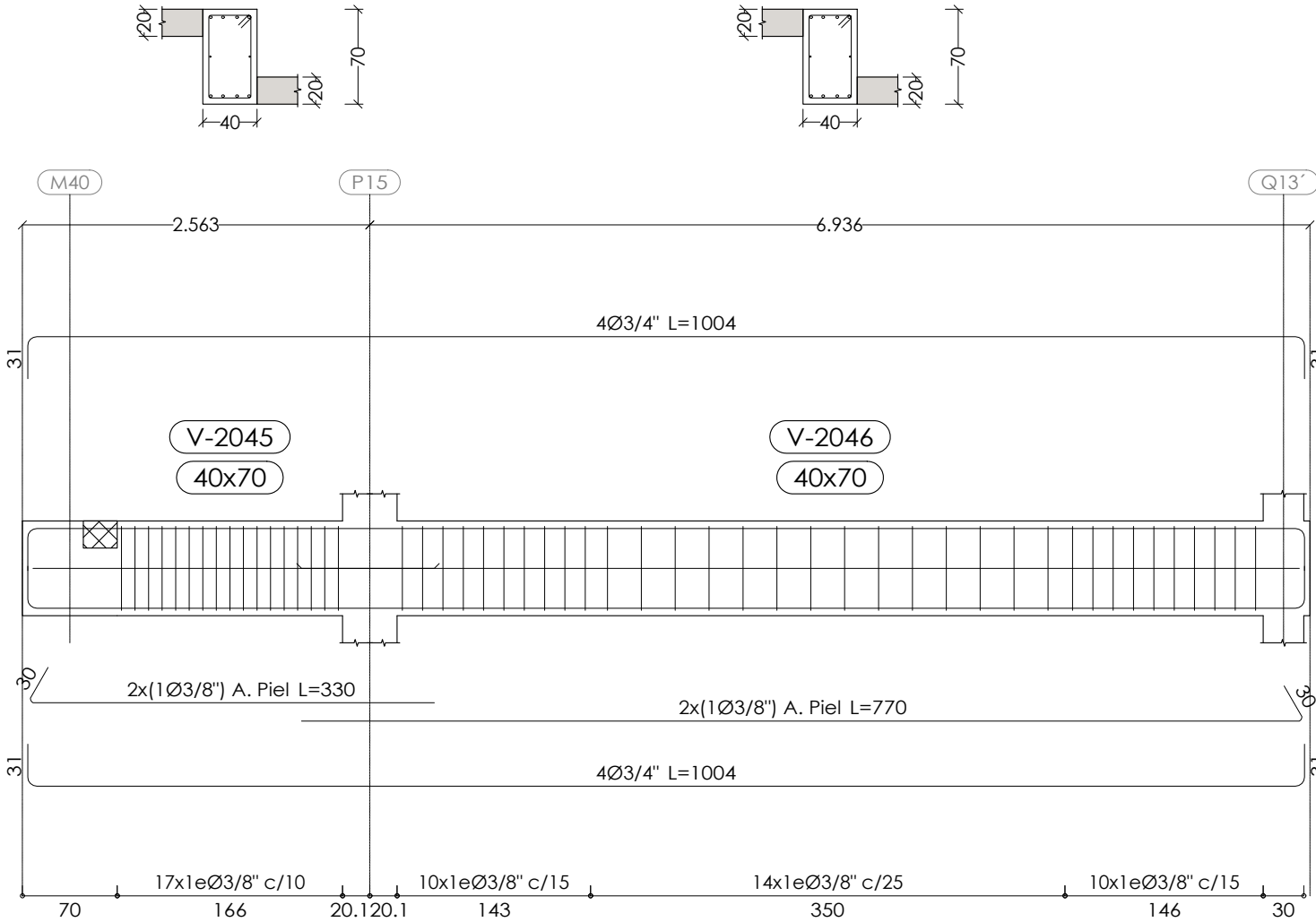
Pórtico 16



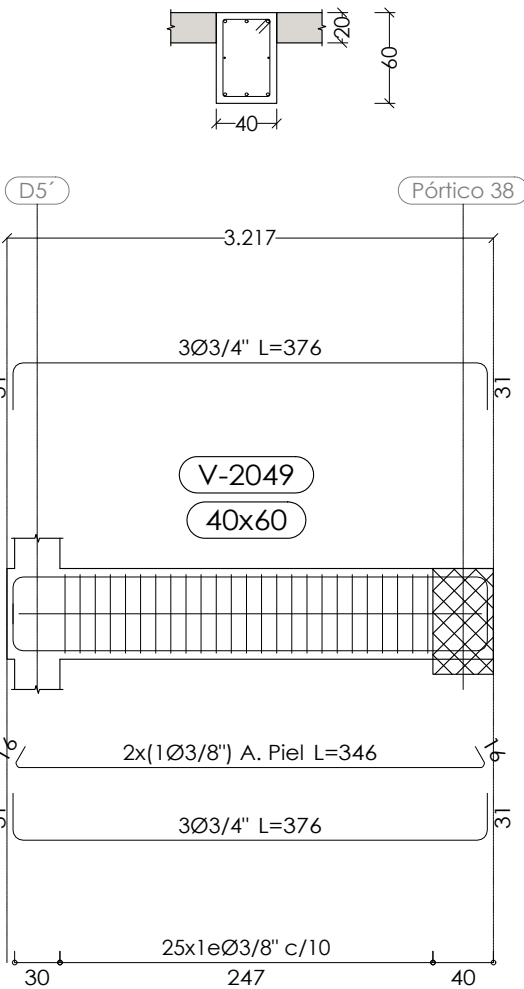
Pórtico 14



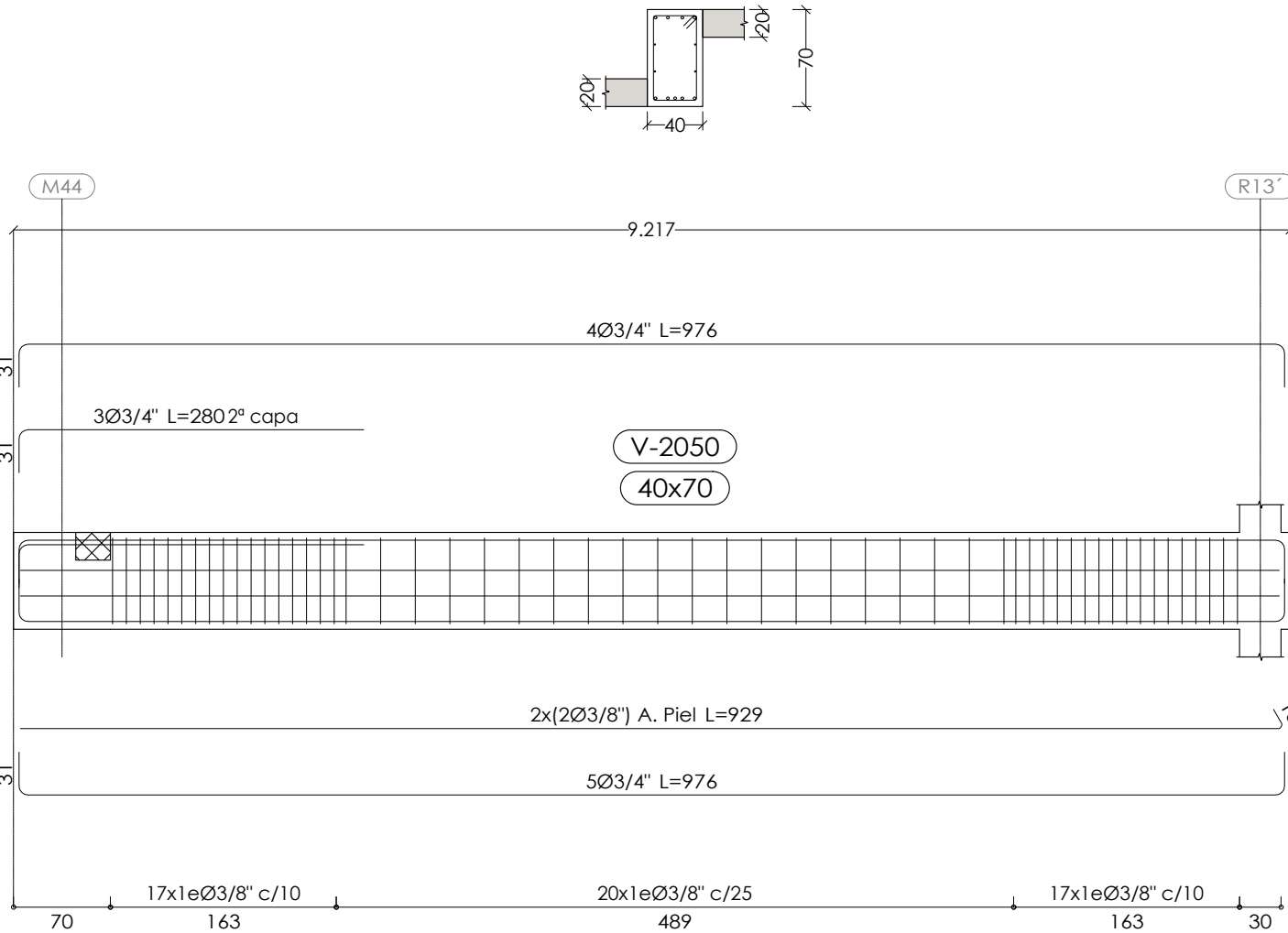
Pórtico 15



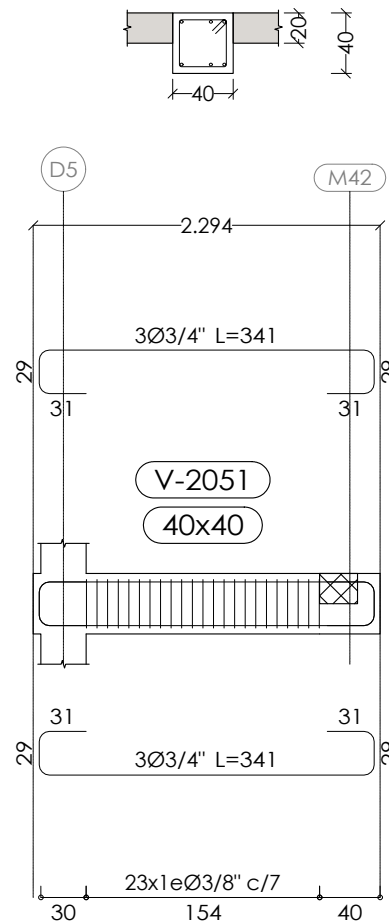
Pórtico 17



Pórtico 18



Pórtico 19

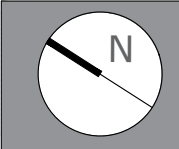


CUADRO MATERIALES

MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**PLANTA +23.10
ARMADOS VIGAS (III)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

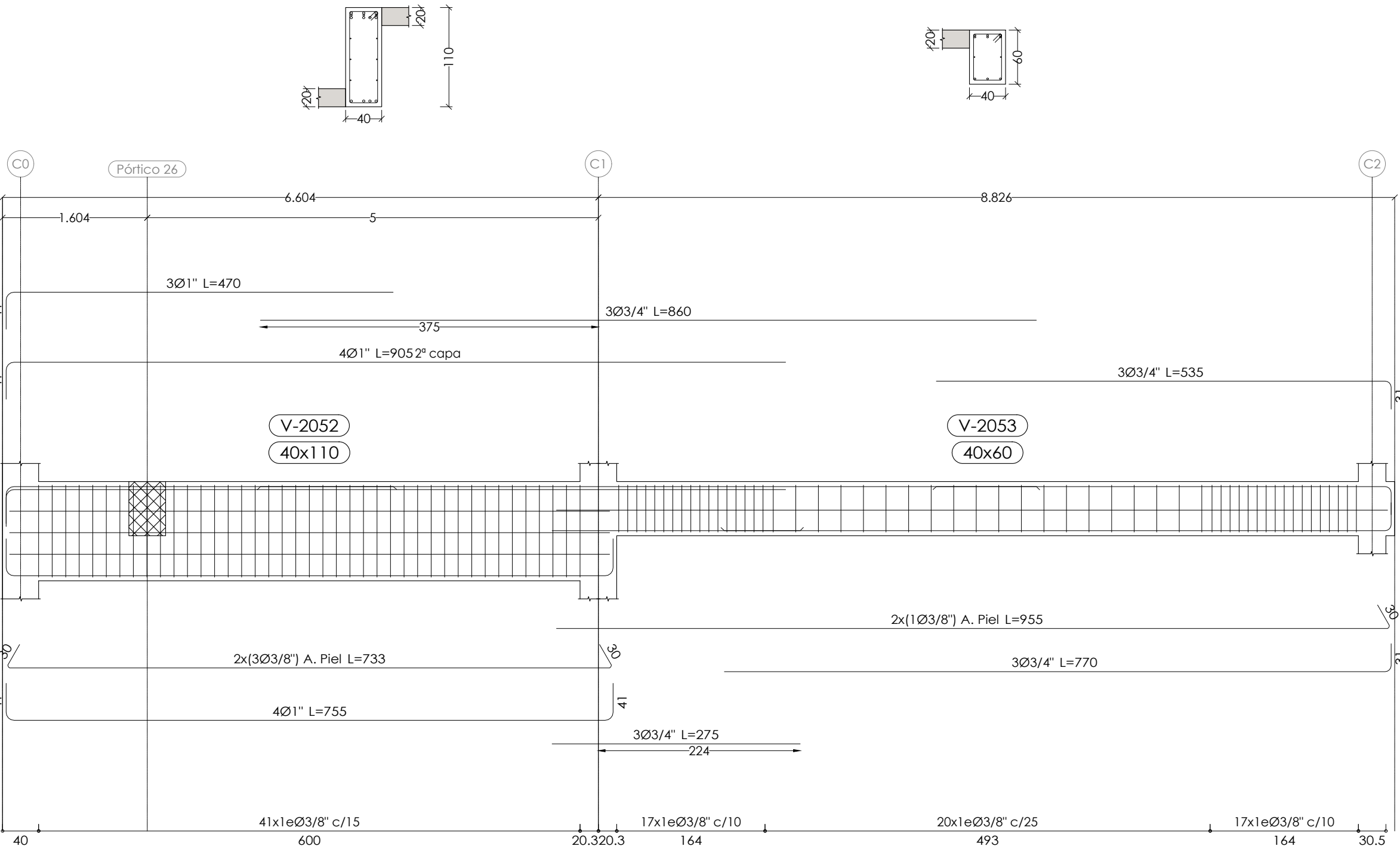
CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

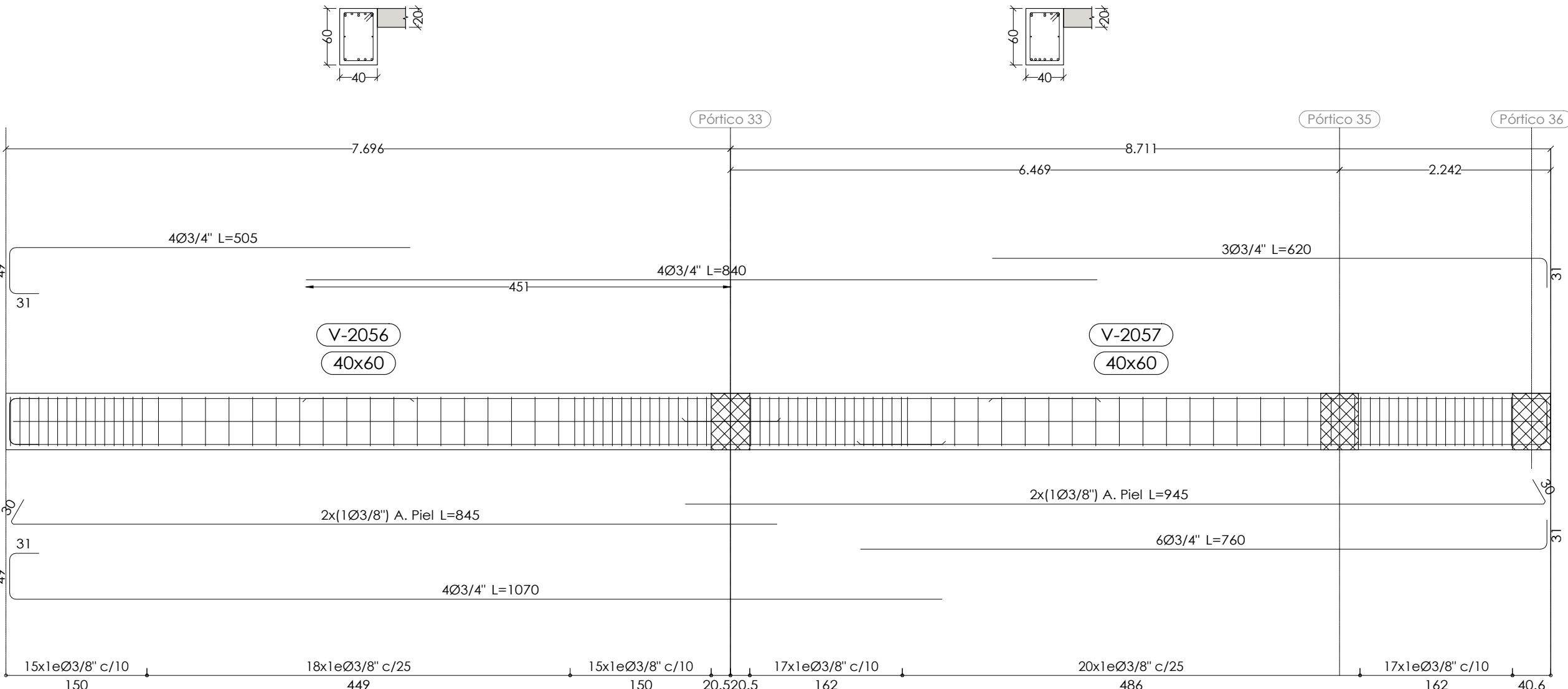
LICENCIA NO.:
No: _____



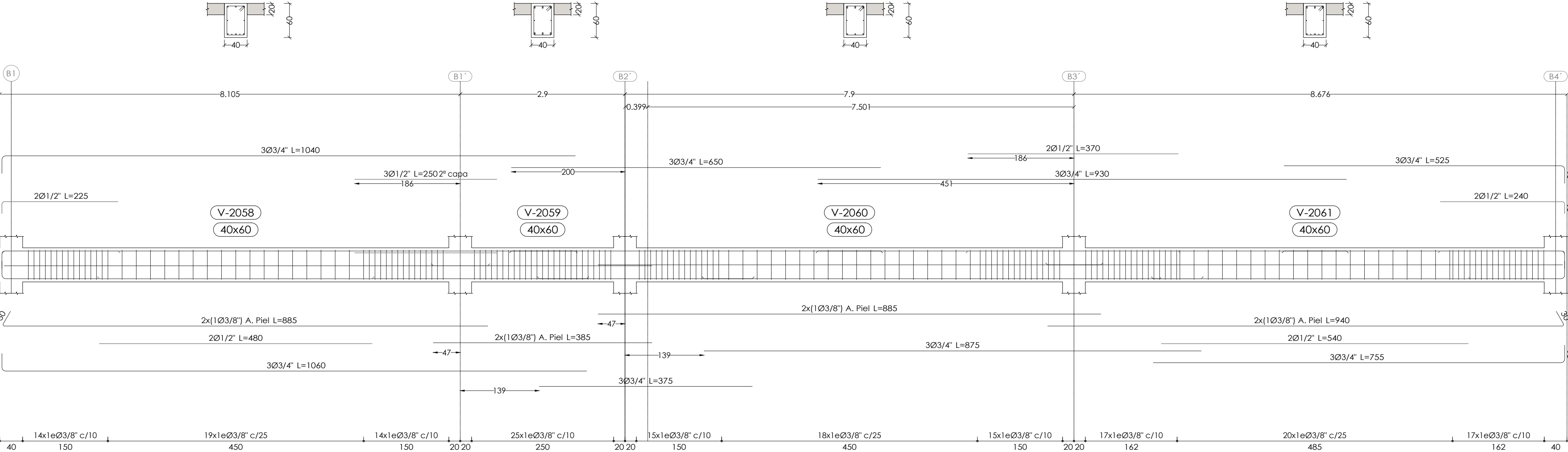
Pórtico 20



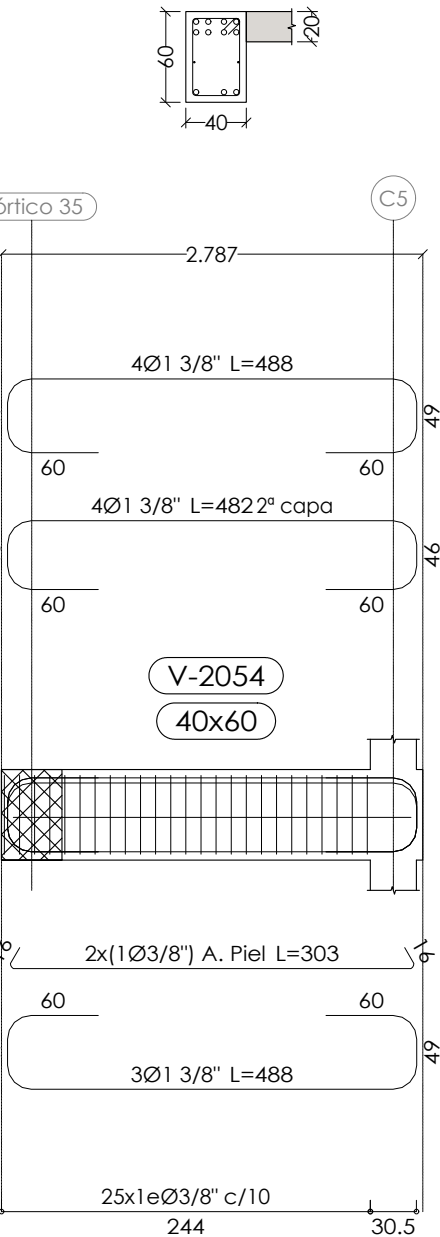
Pórtico 23



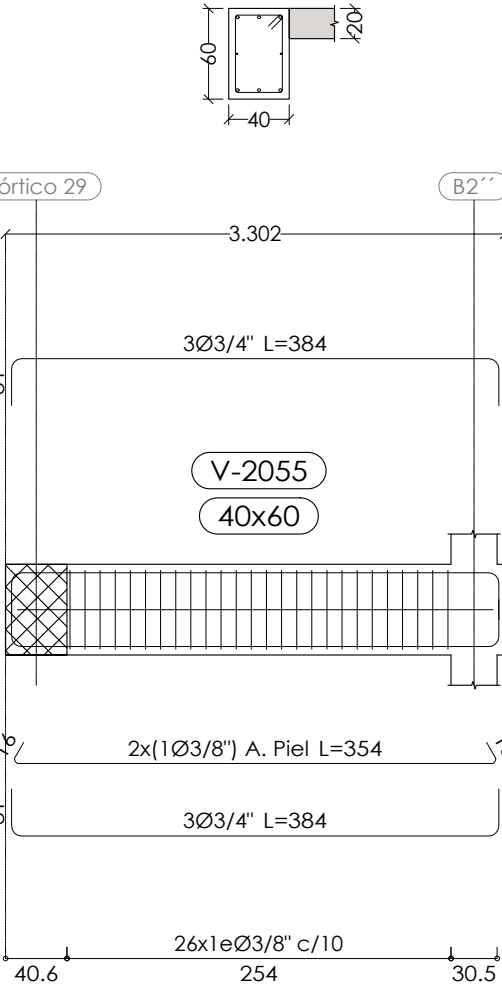
Pórtico 24



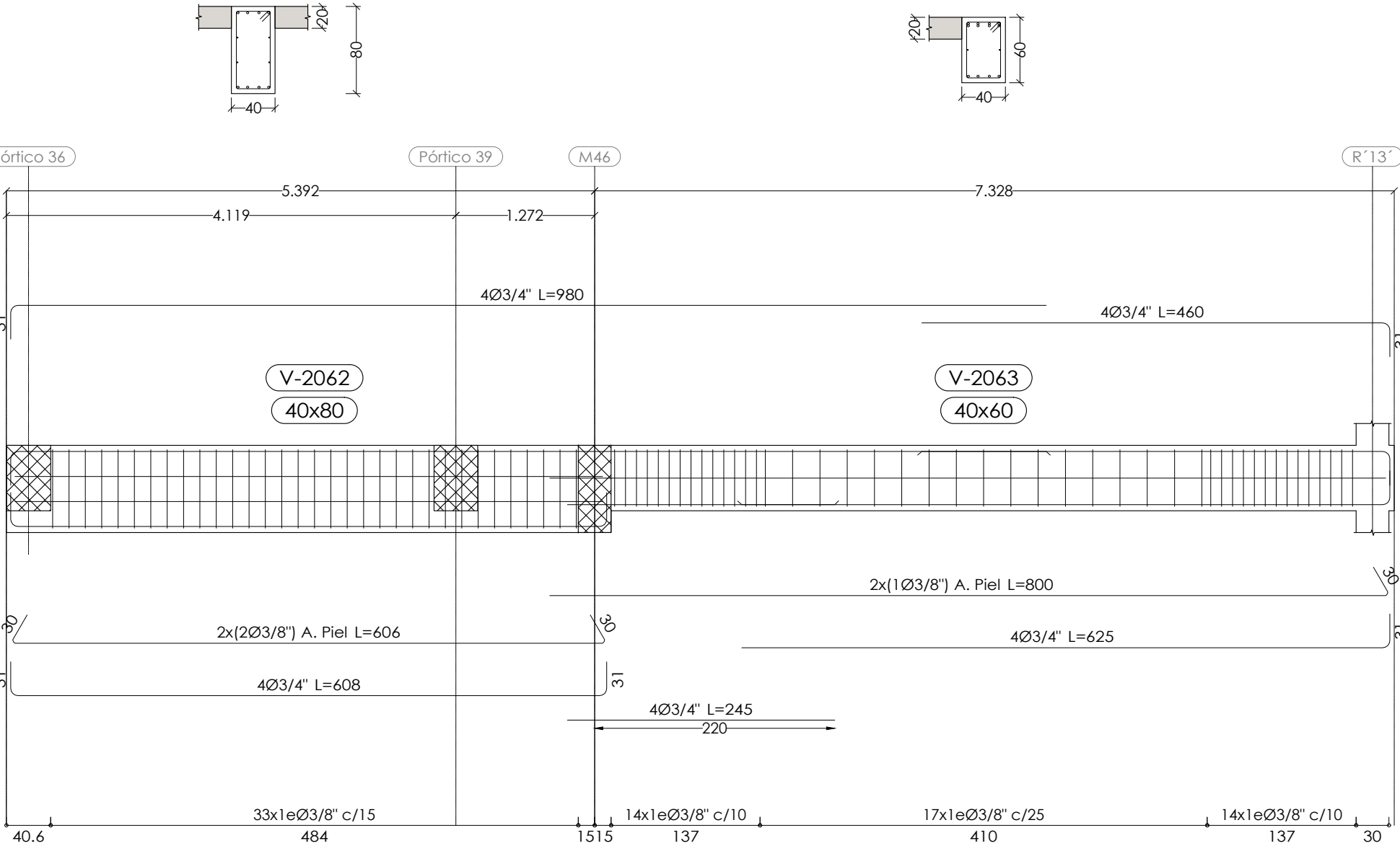
Pórtico 21



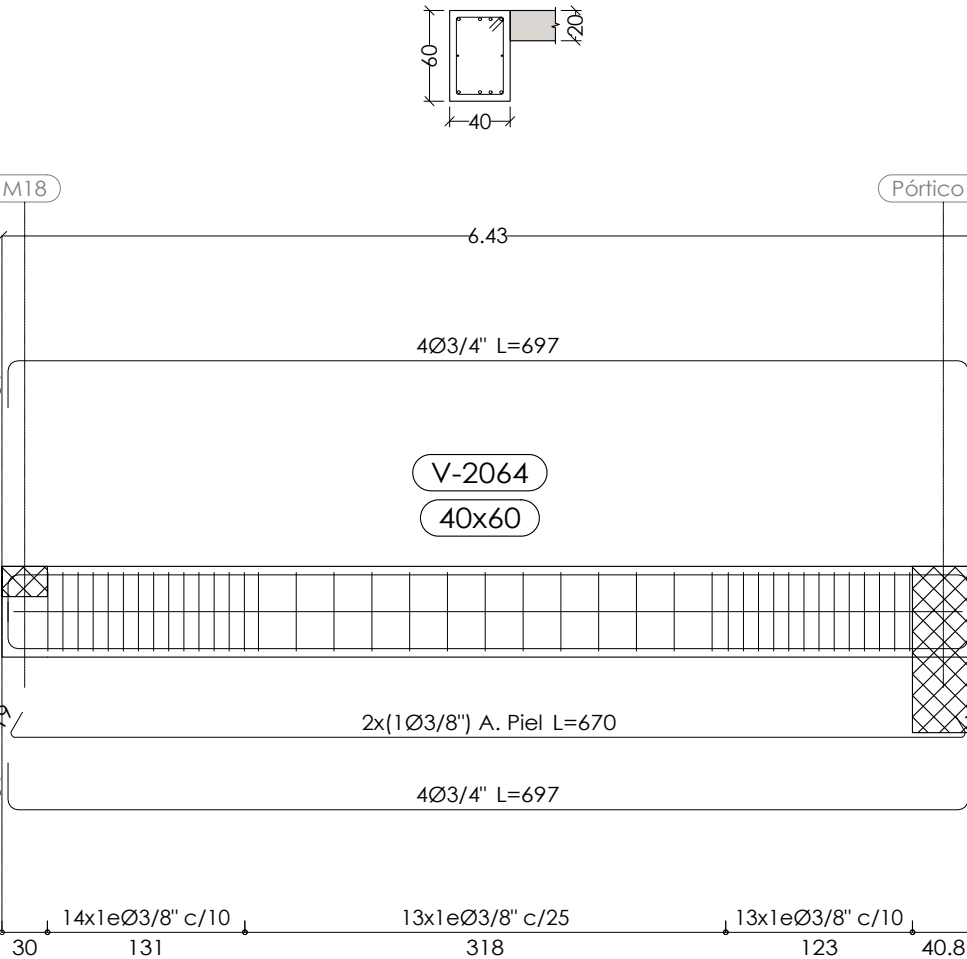
Pórtico 22



Pórtico 25



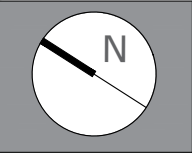
Pórtico 26



CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
• HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
• ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**PLANTA +23.10
ARMADOS VIGAS (IV)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:

No: _____

Santana Silvestre & Asoc., S.R.L.
INGENIEROS

GEÓMETRA: TOPOGRAFÍA, CARTOGRAFÍA, FOTOGRAFÍA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lugar de Trabajo: P.O. Box 123, Santo Domingo, D.R.
C.R. RUC: 100-100000000-1, Tel: 01-444-4444, E-mail: cecilio.santana@gmail.com

PROYECTO: **HOTEL LAS MERCEDES**

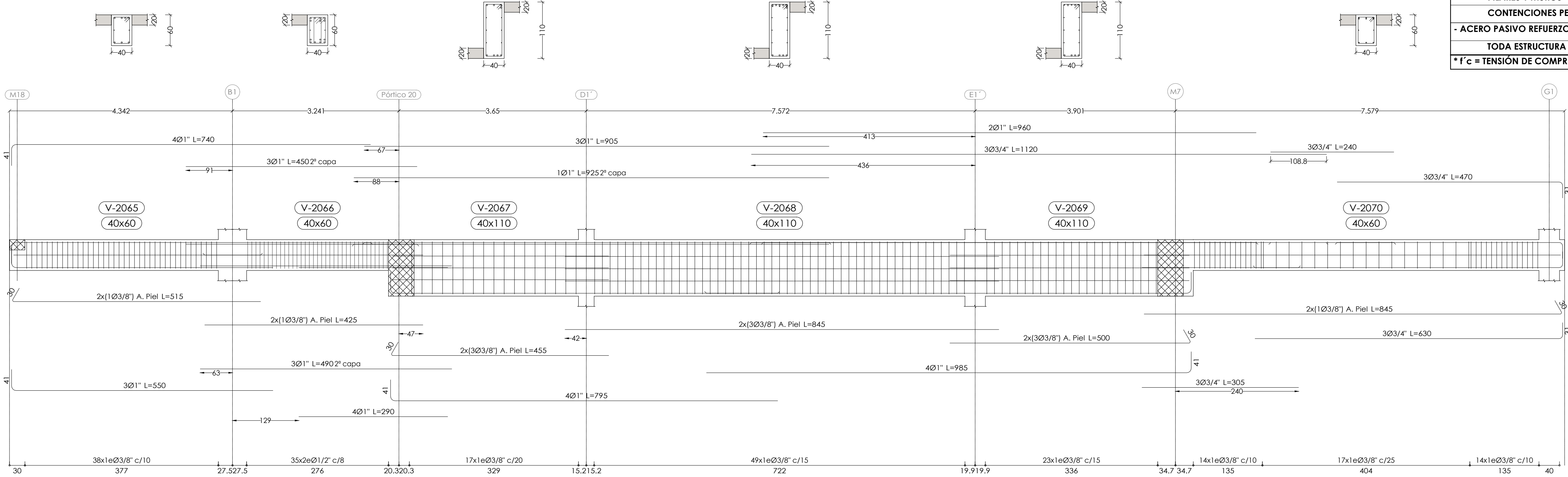
PROPIETARIO: **MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.**

PROPIETARIO

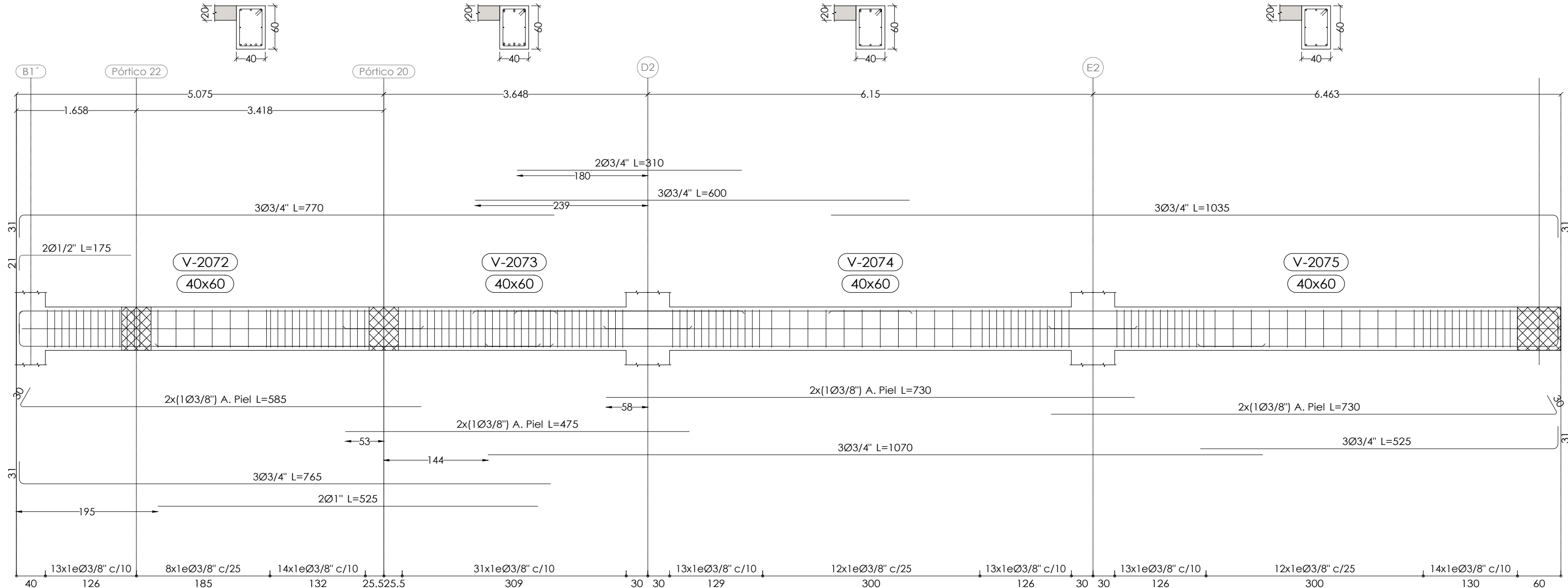
ARQUITECTO

HOJA No. _____

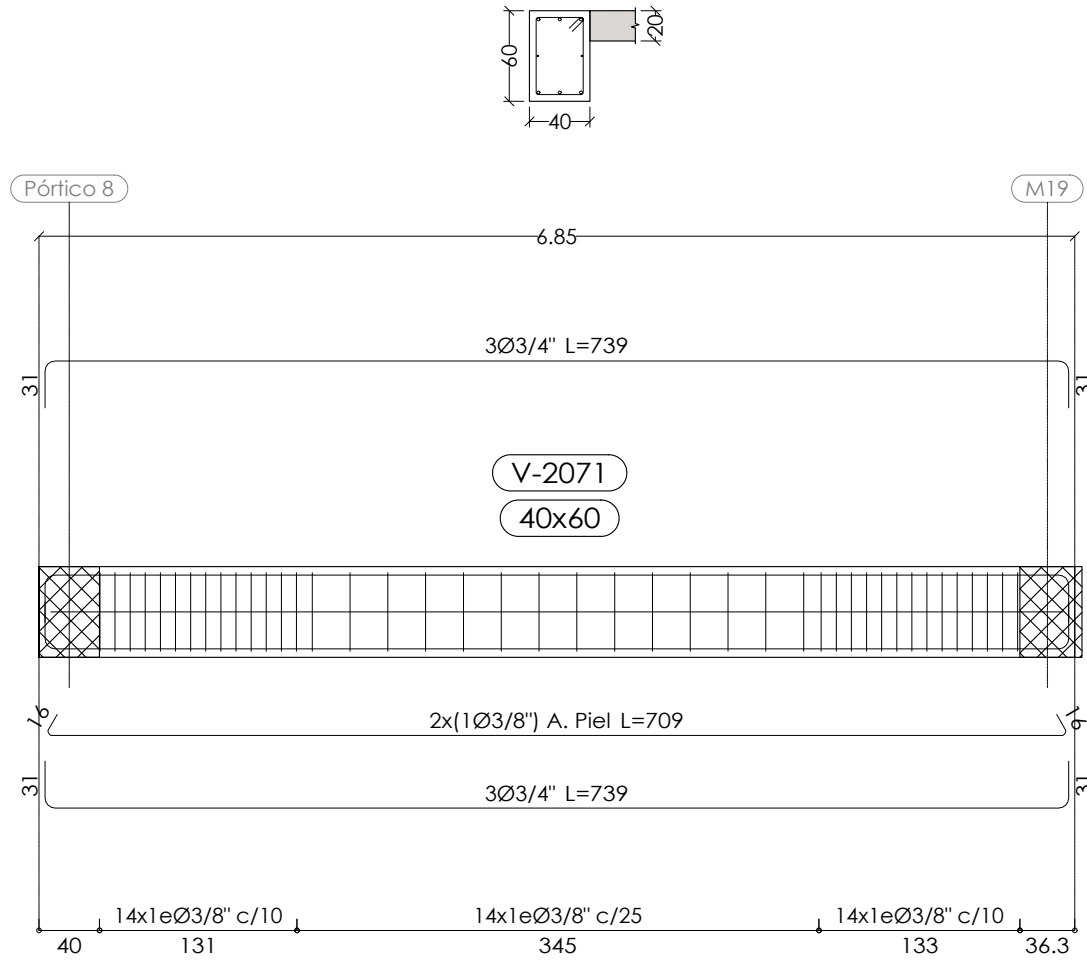
Pórtico 27



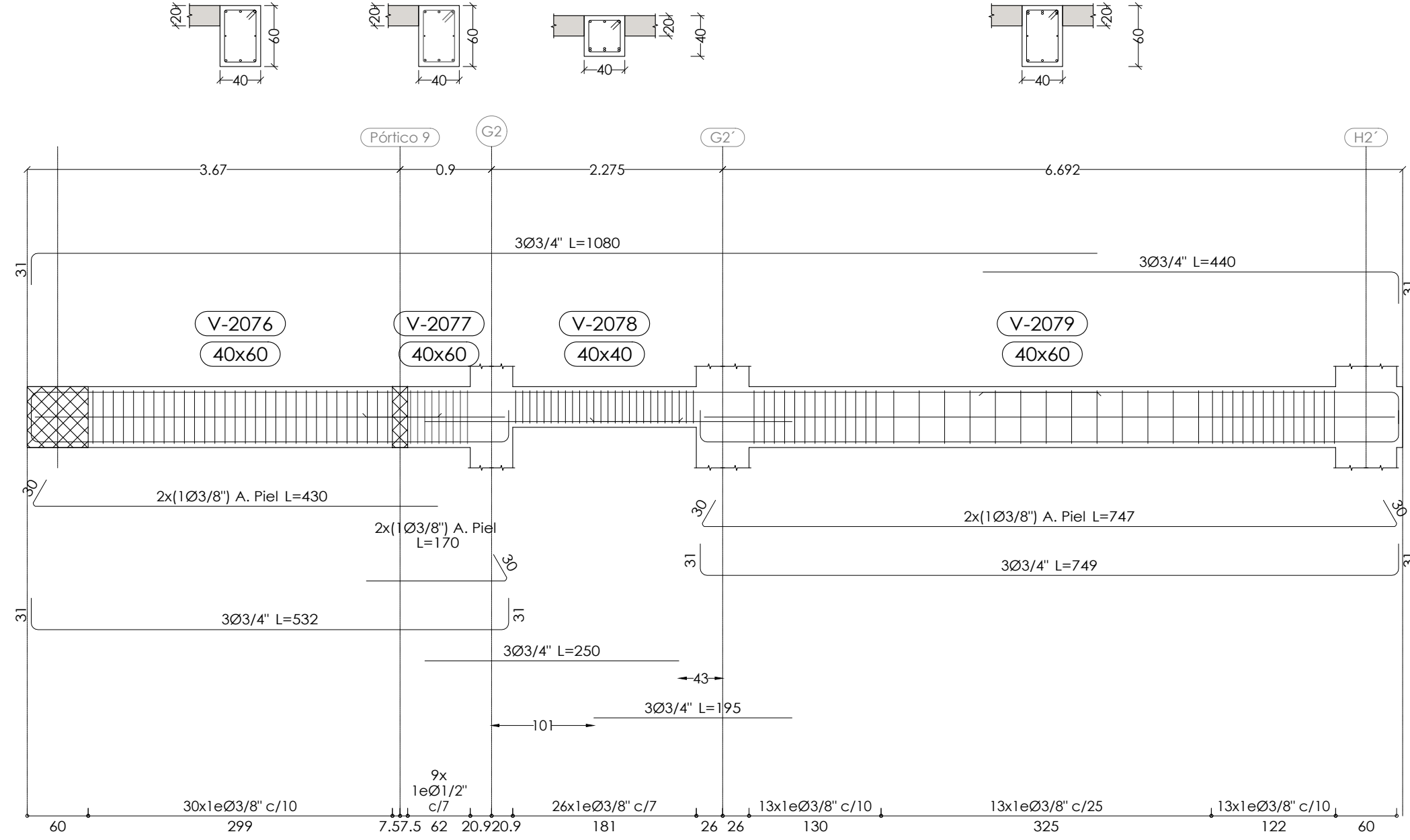
Pórtico 29



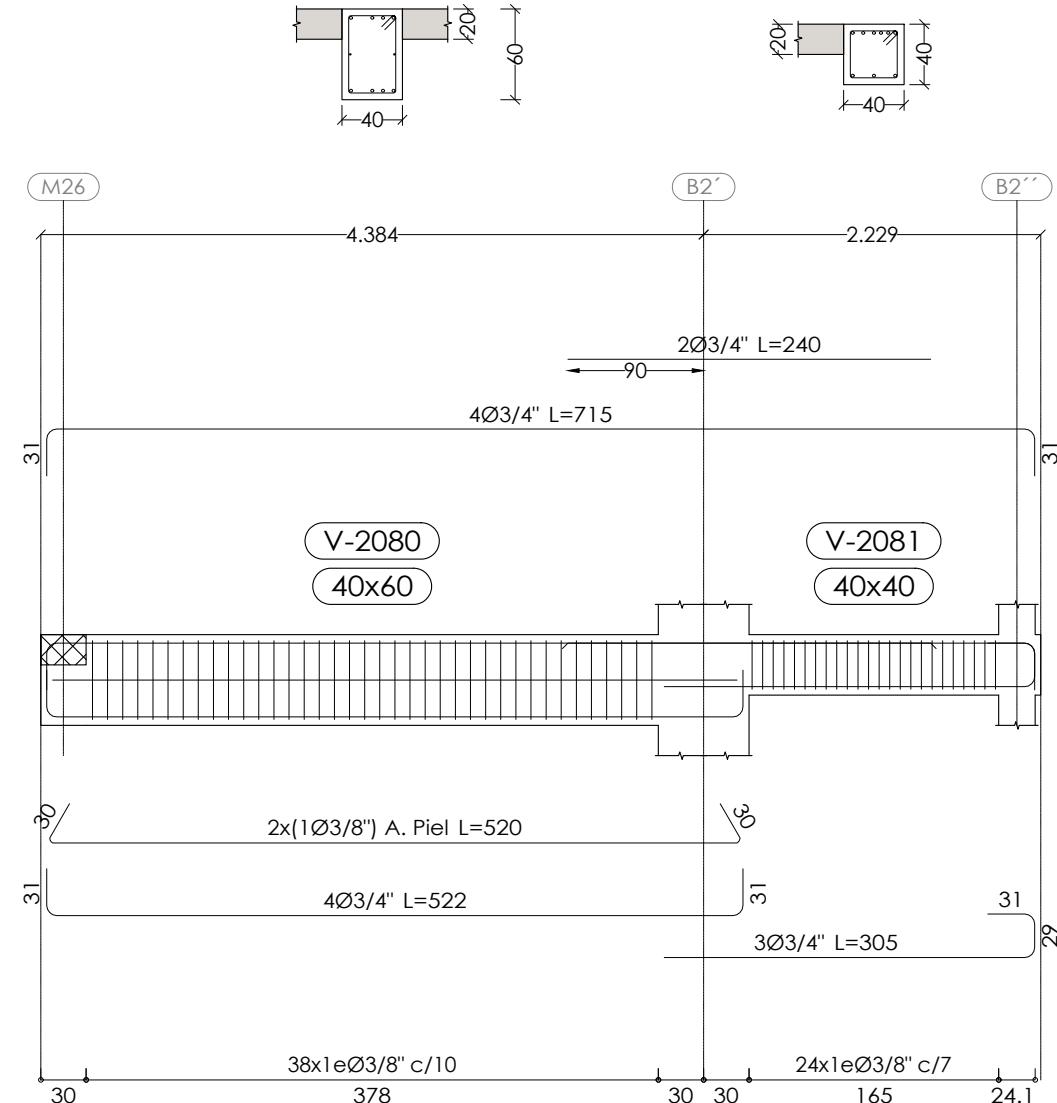
Pórtico 28



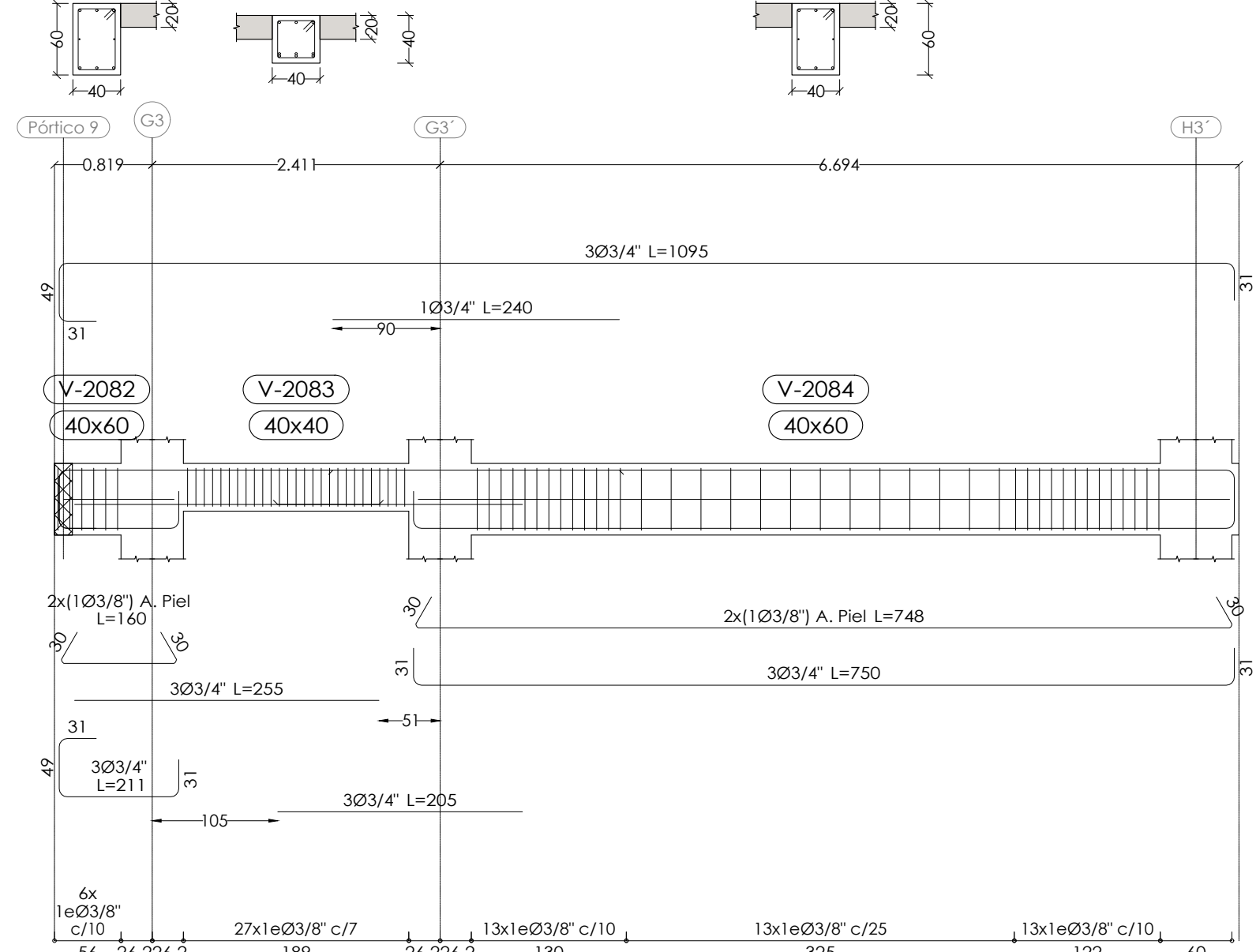
Pórtico 30



Pórtico 31



Pórtico 32



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**PLANTA +23.10
ARMADOS VIGAS (V)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

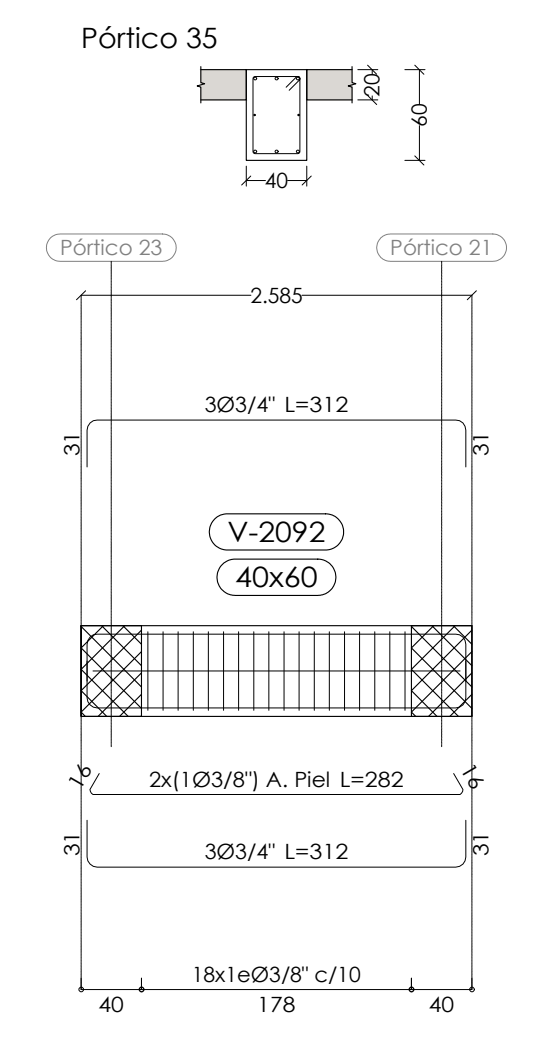
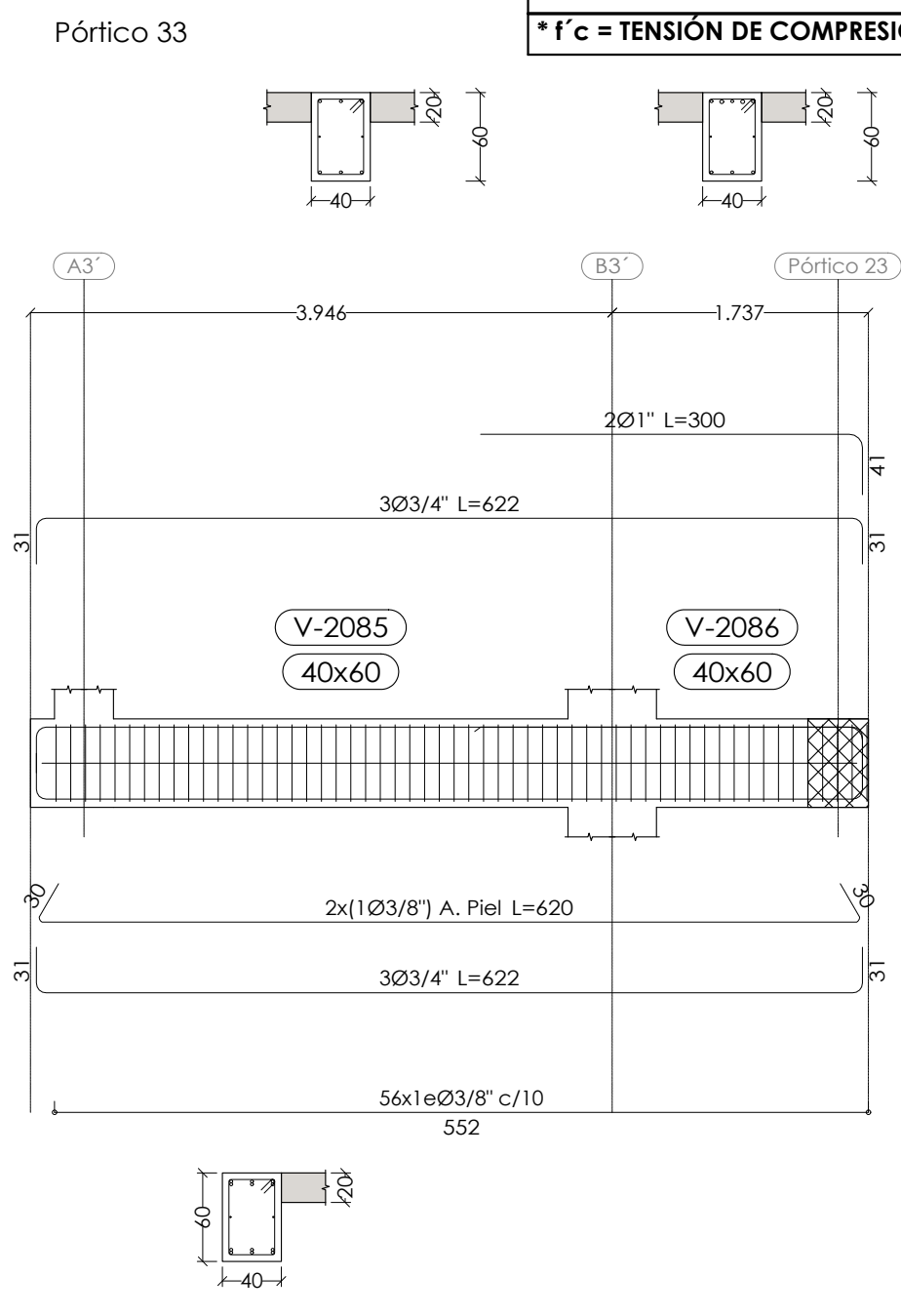
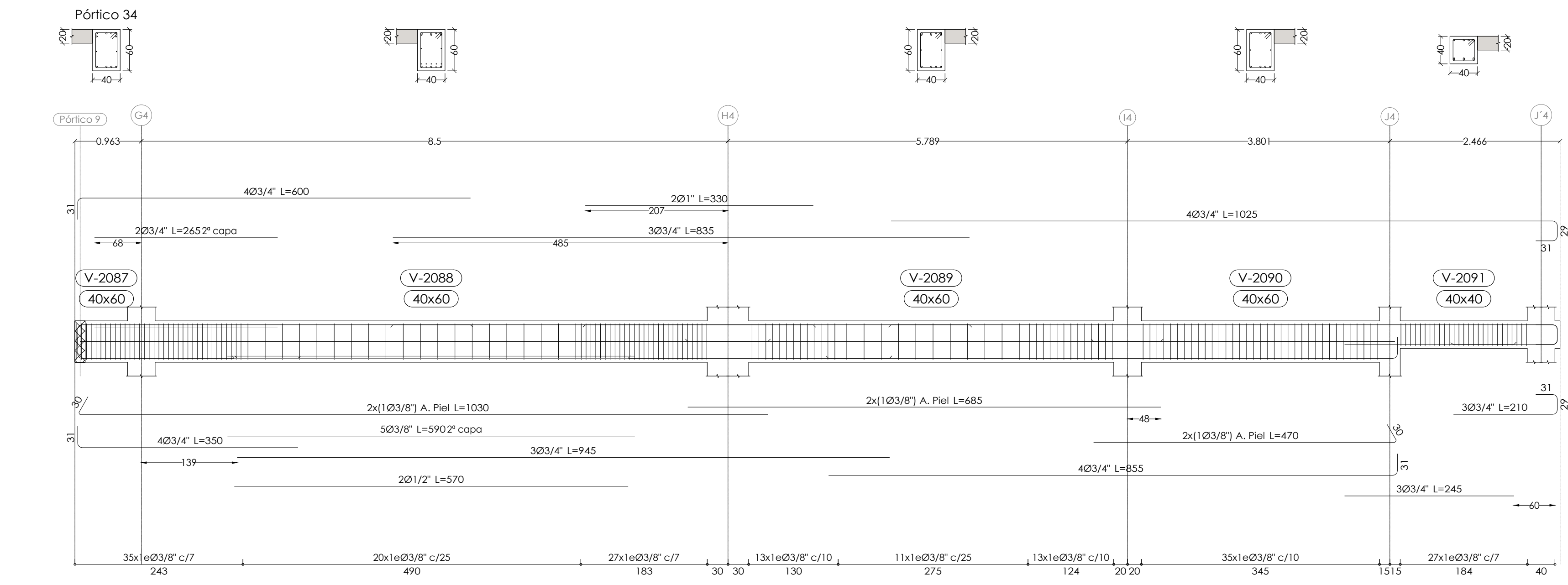
LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leonor Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HLM-EST00
ABRIL 2021

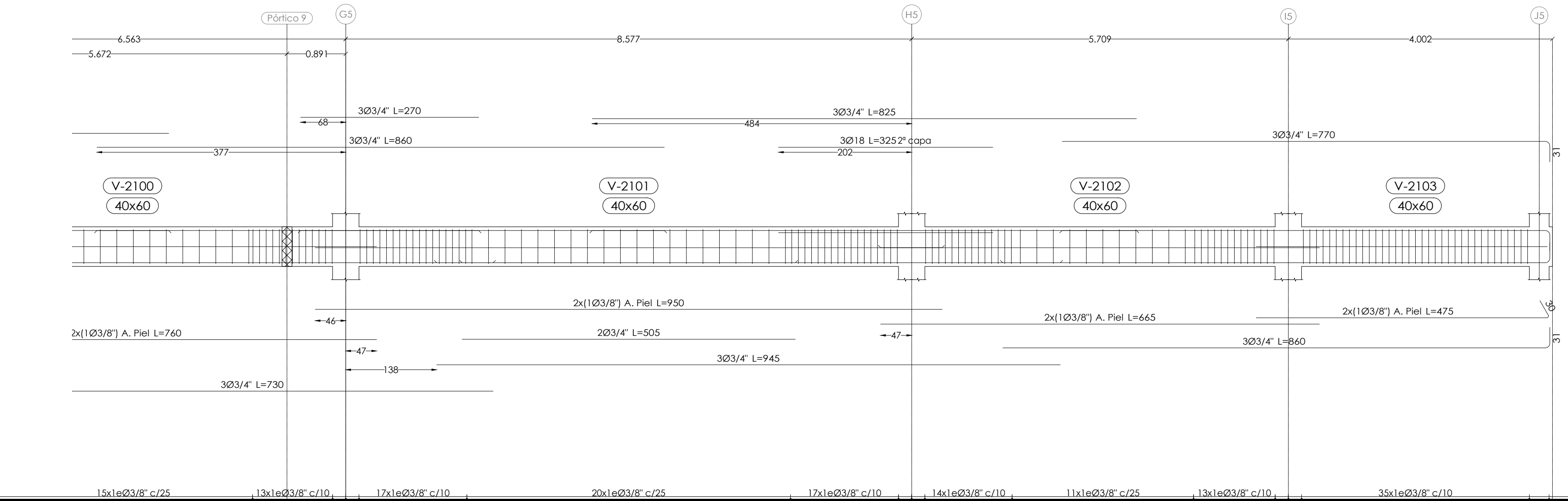
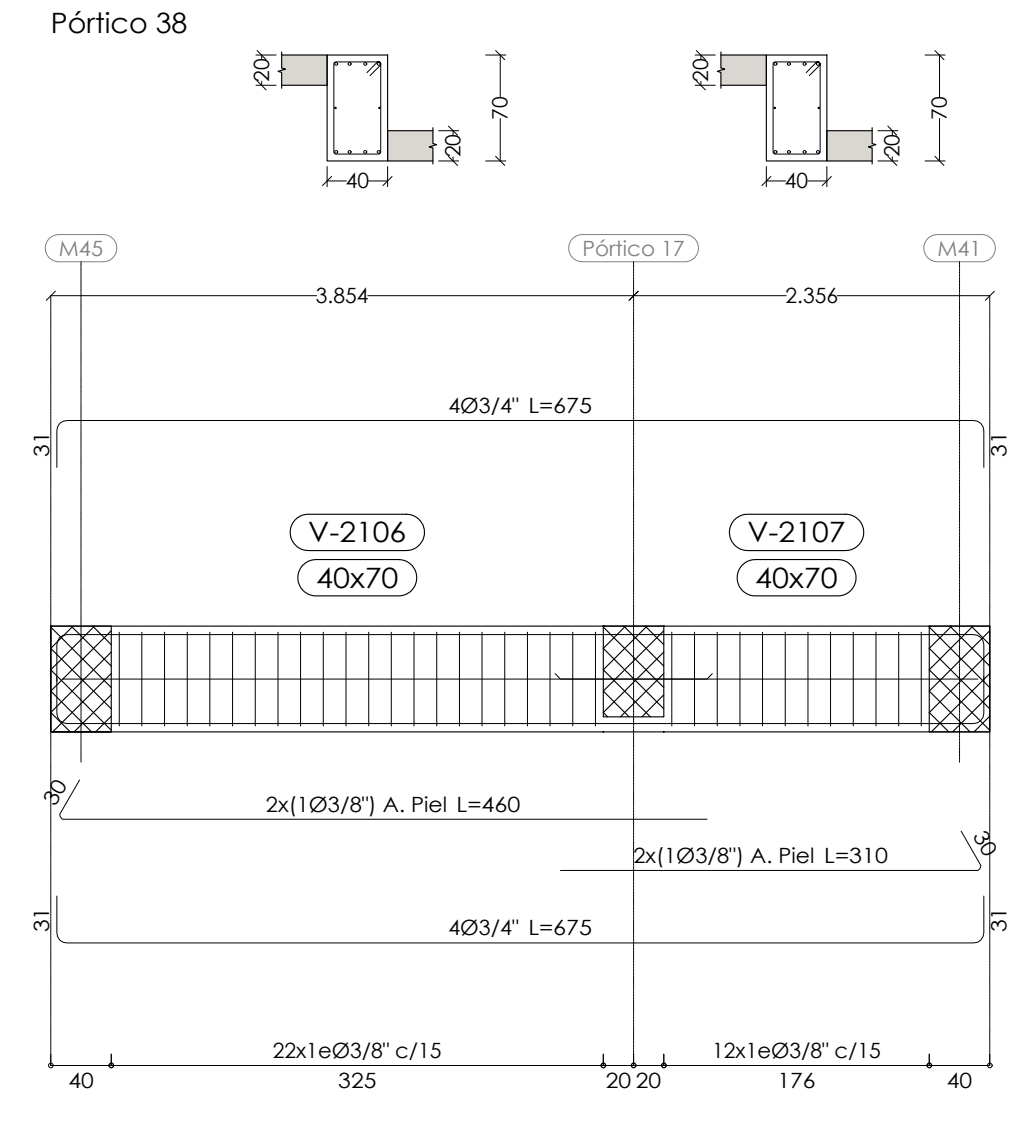
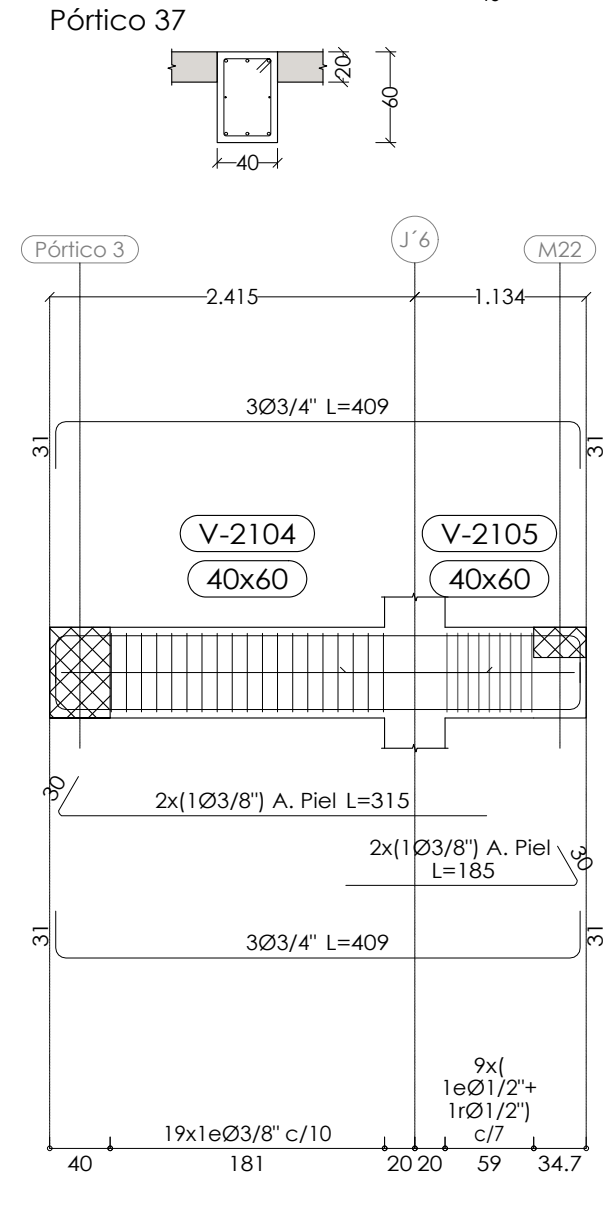
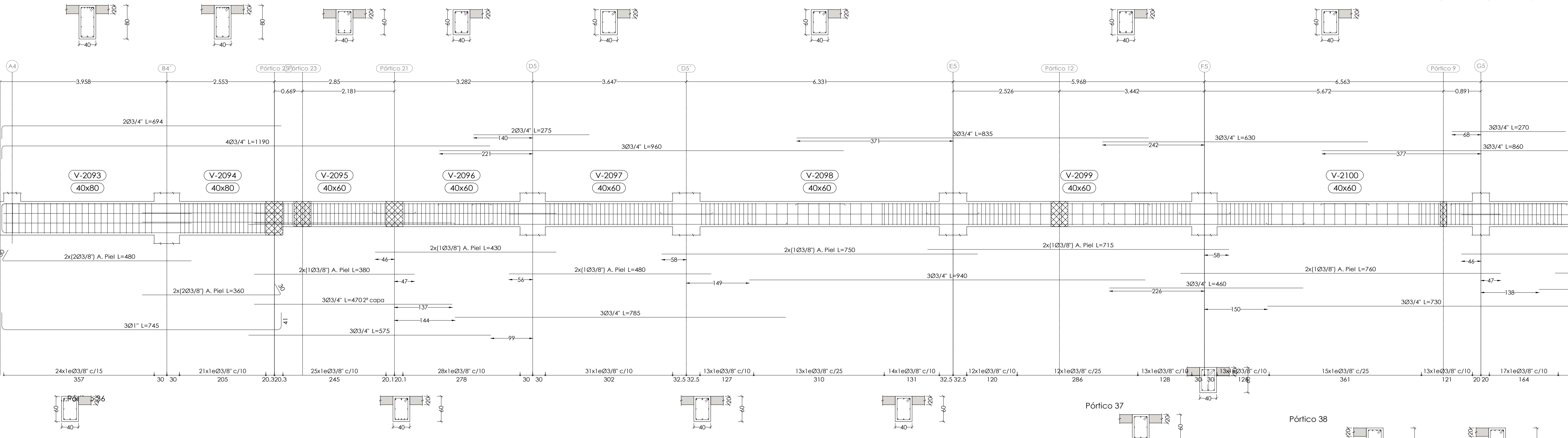
LICENCIA NO.:
No: _____



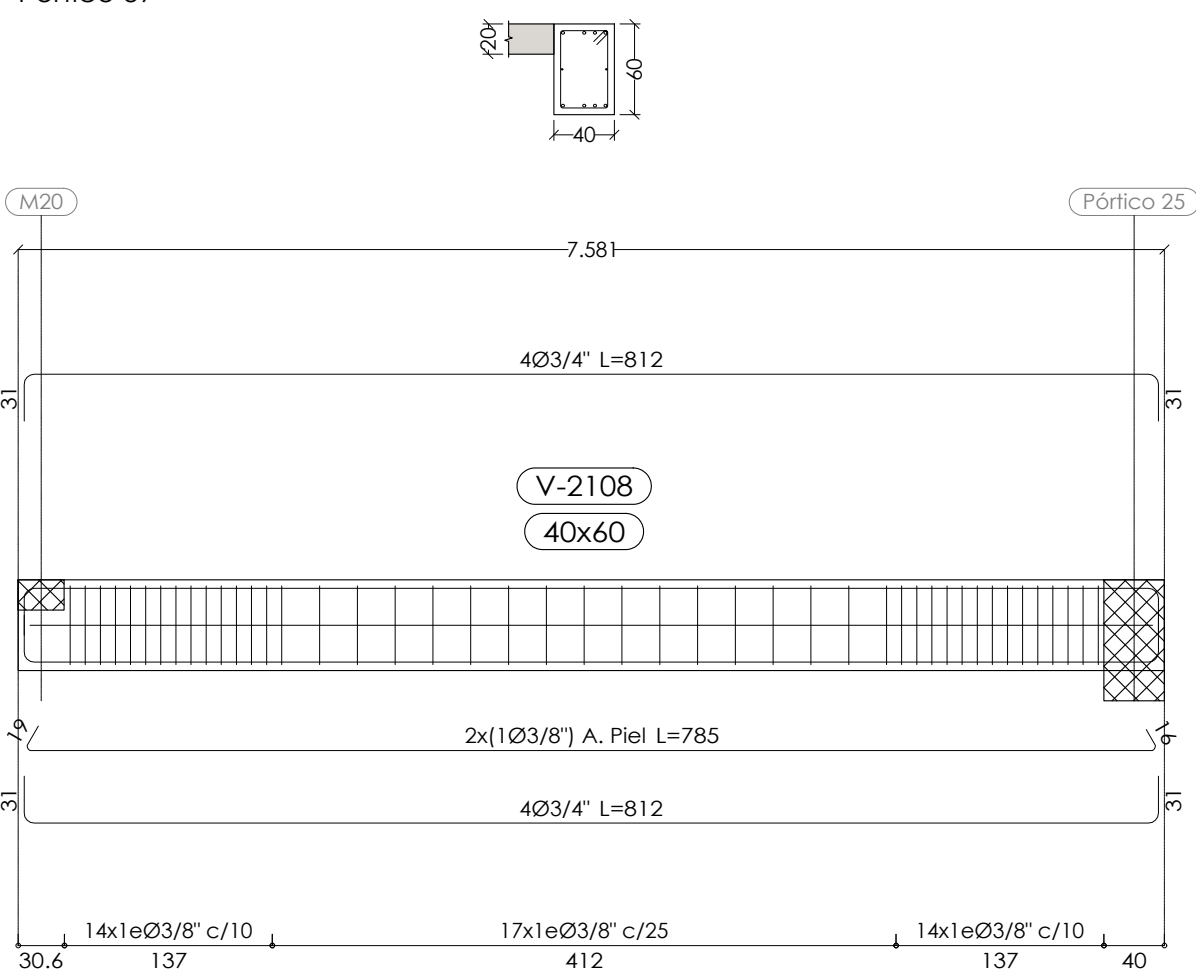
CUADRO MATERIALES	
MATERIALES	
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS
ZAPATAS	350 kg/cm²
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm	420 N/mm²



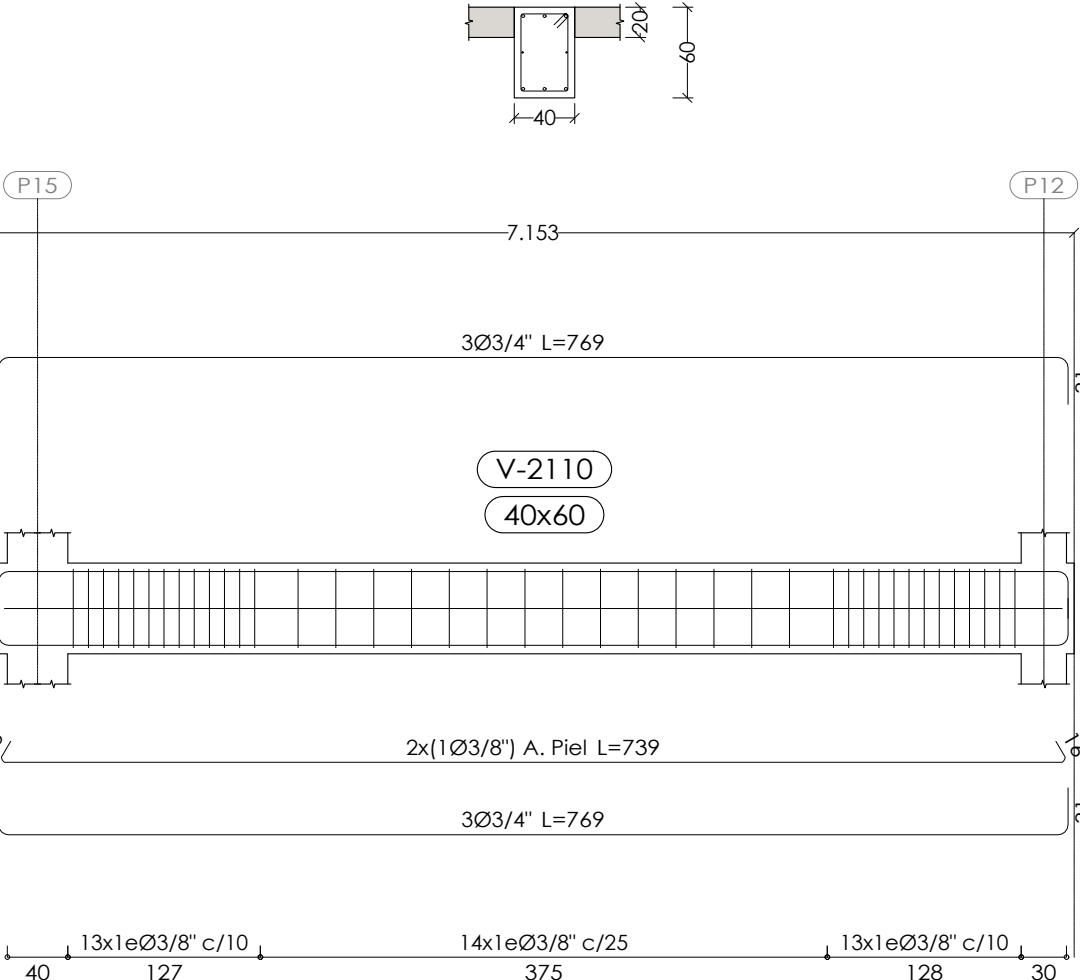
Pórtico 36



Pórtico 37

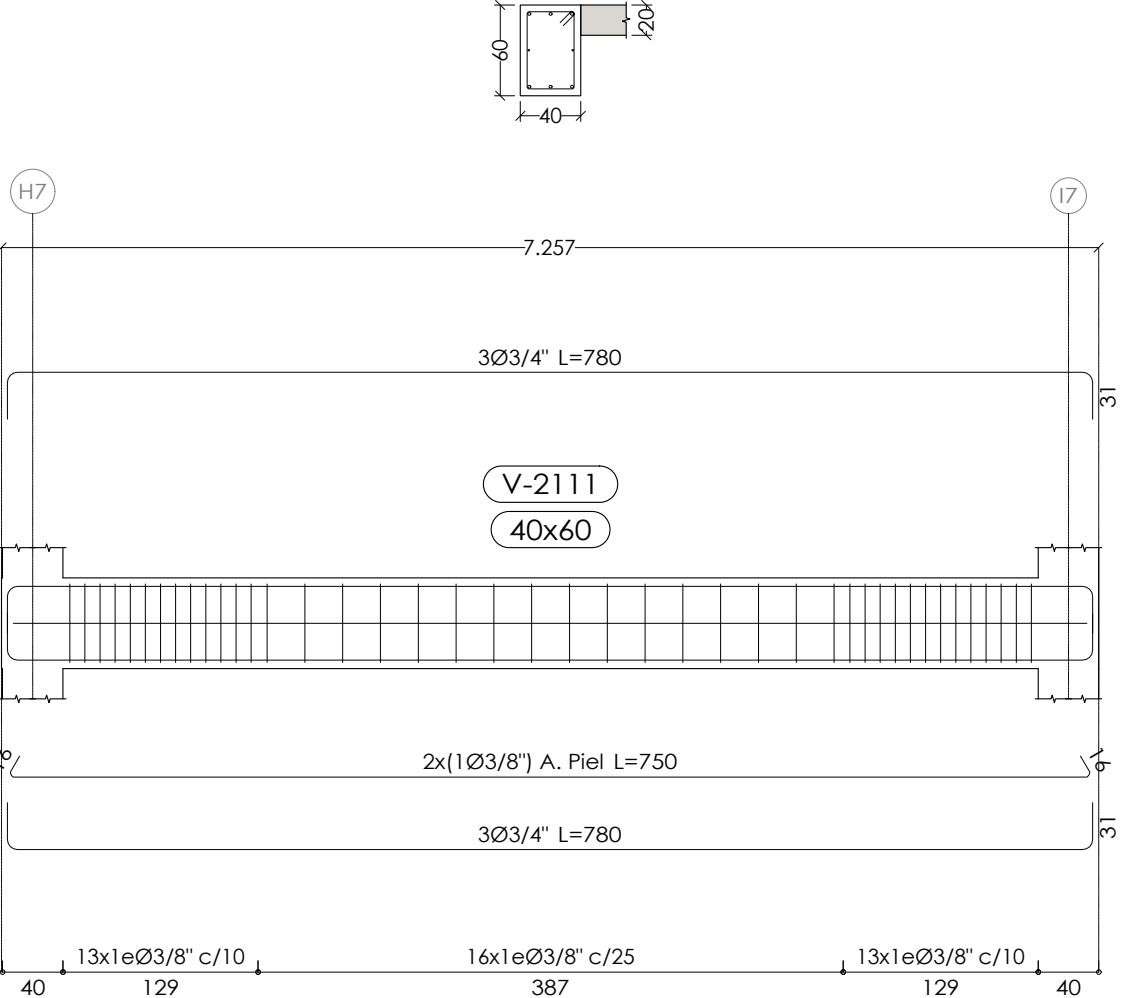


Pórtico 41

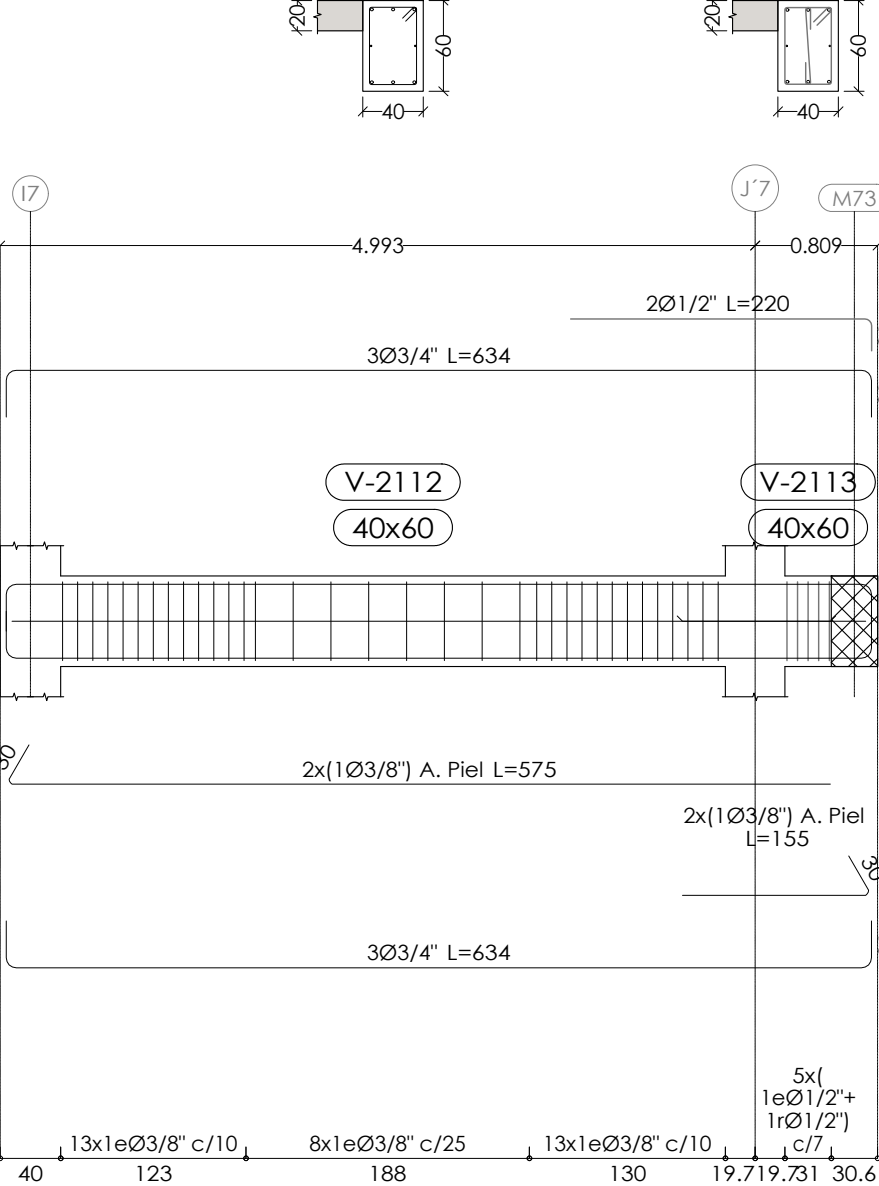


CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		

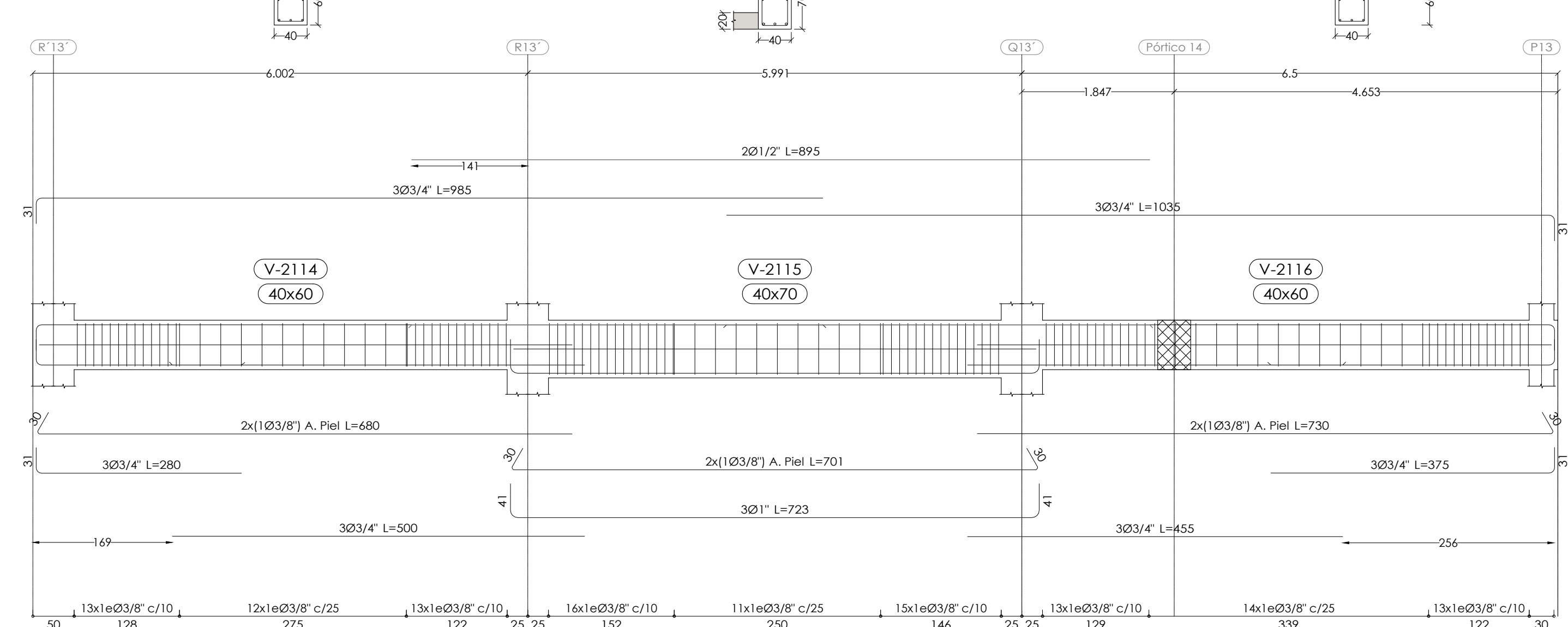
Pórtico 42



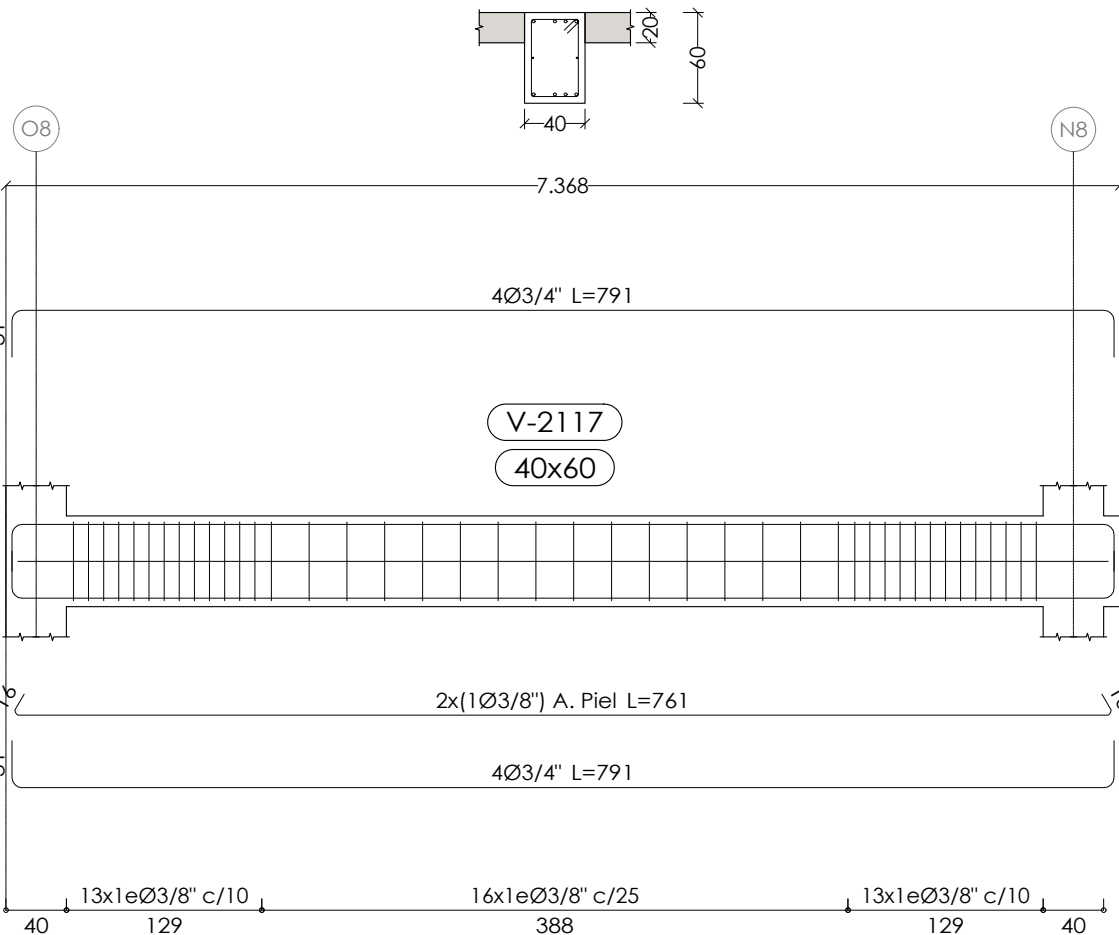
Pórtico 43



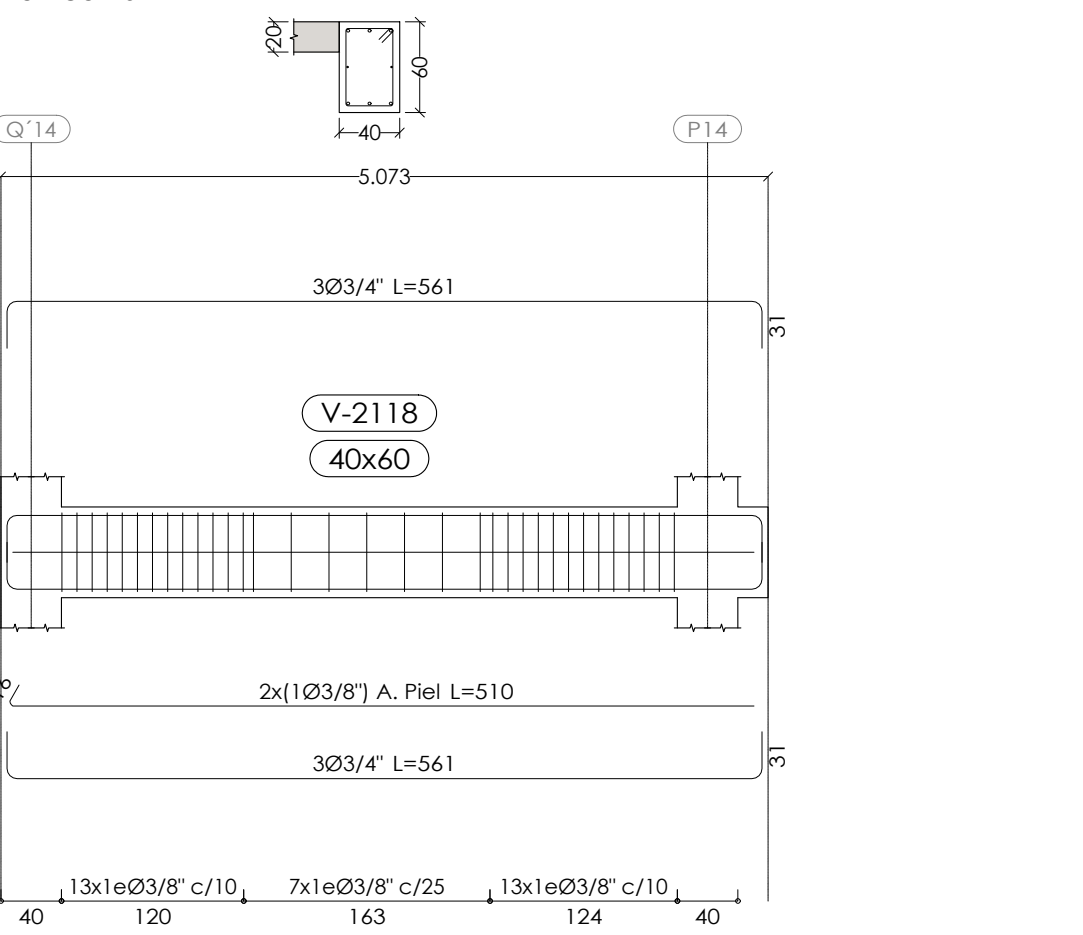
Pórtico 44



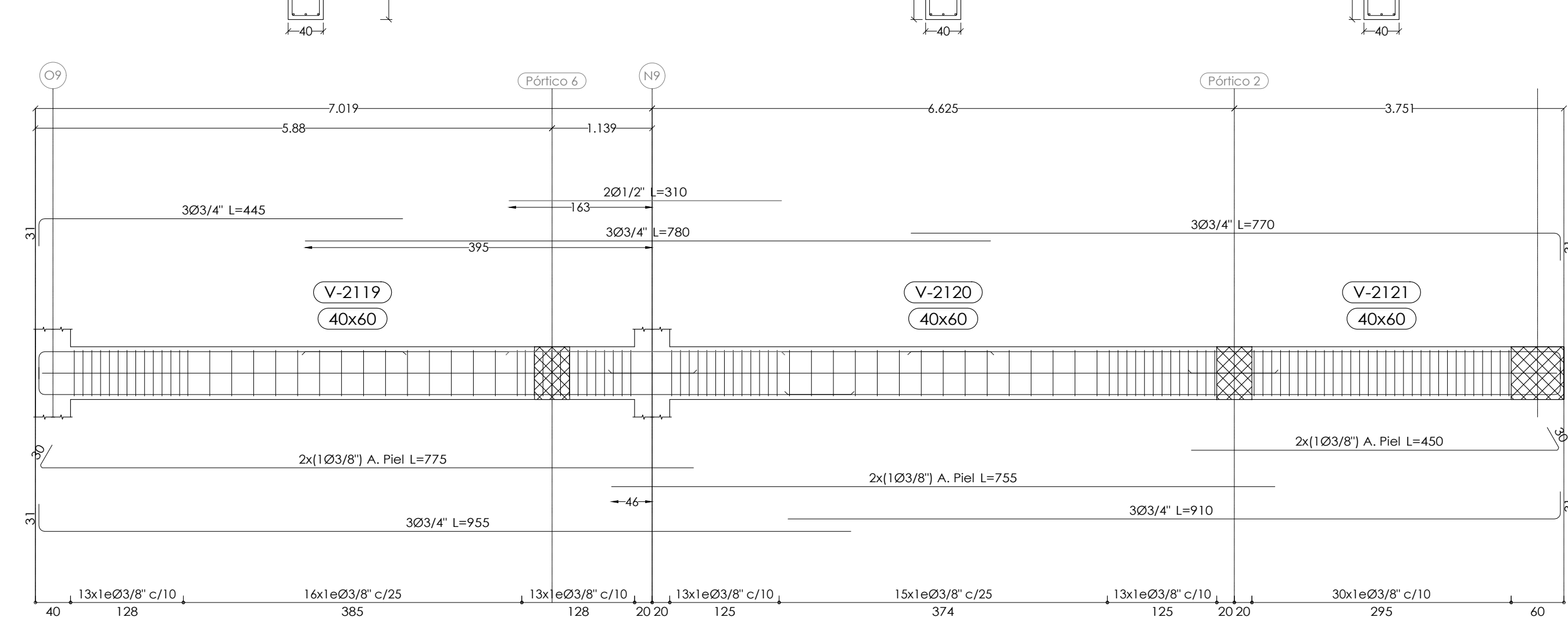
Pórtico 45



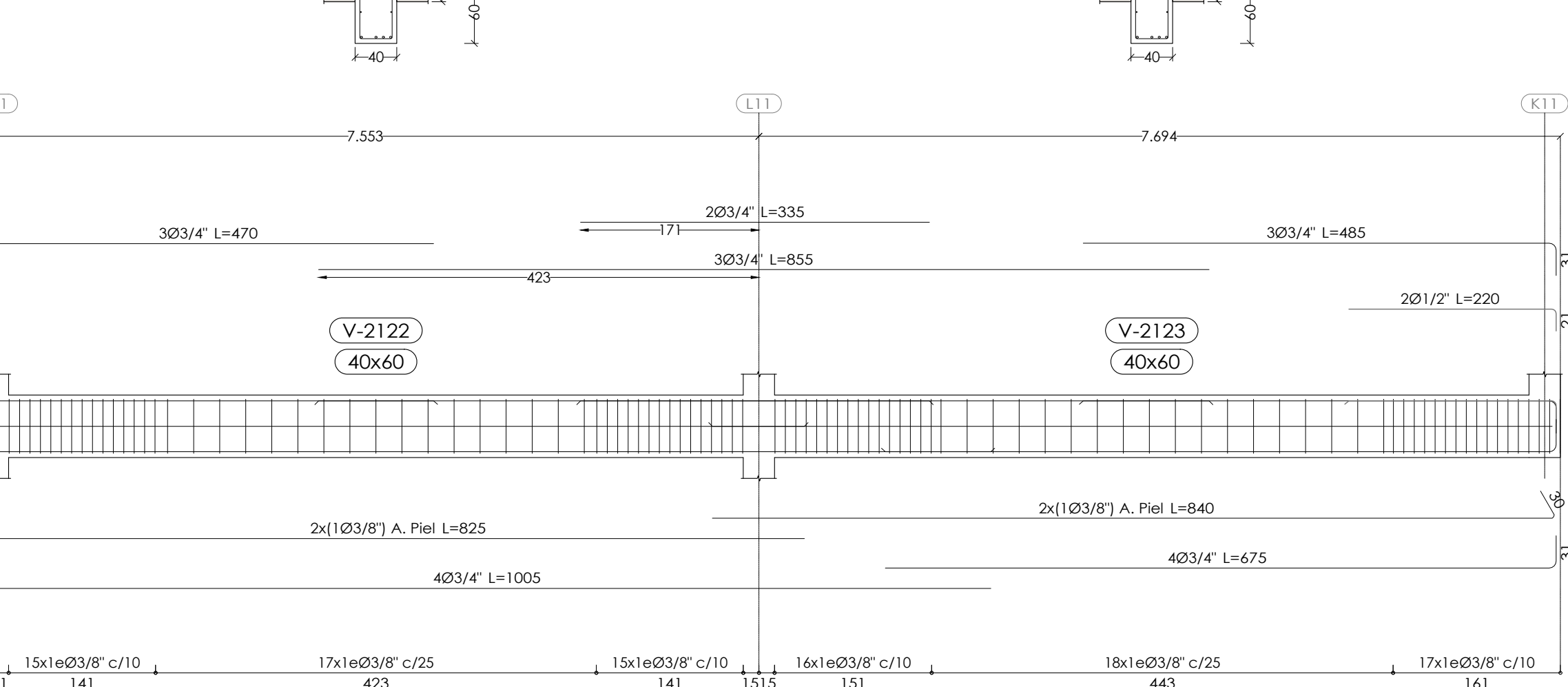
Pórtico 46



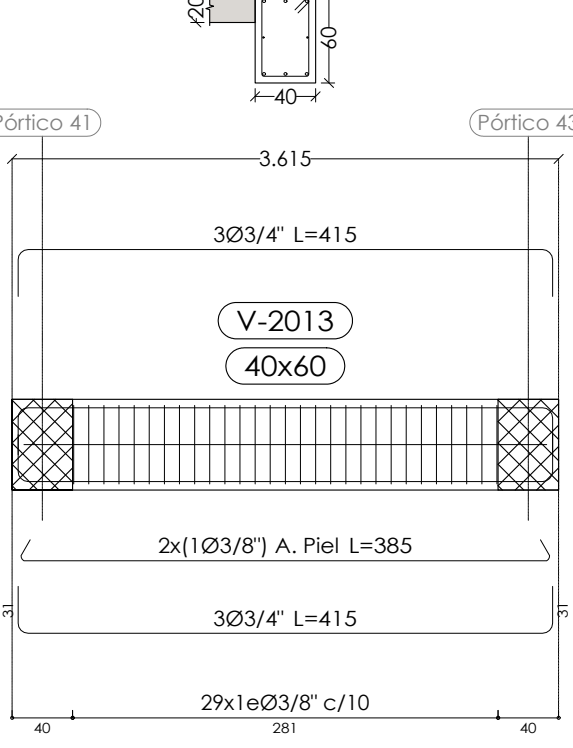
Pórtico 47



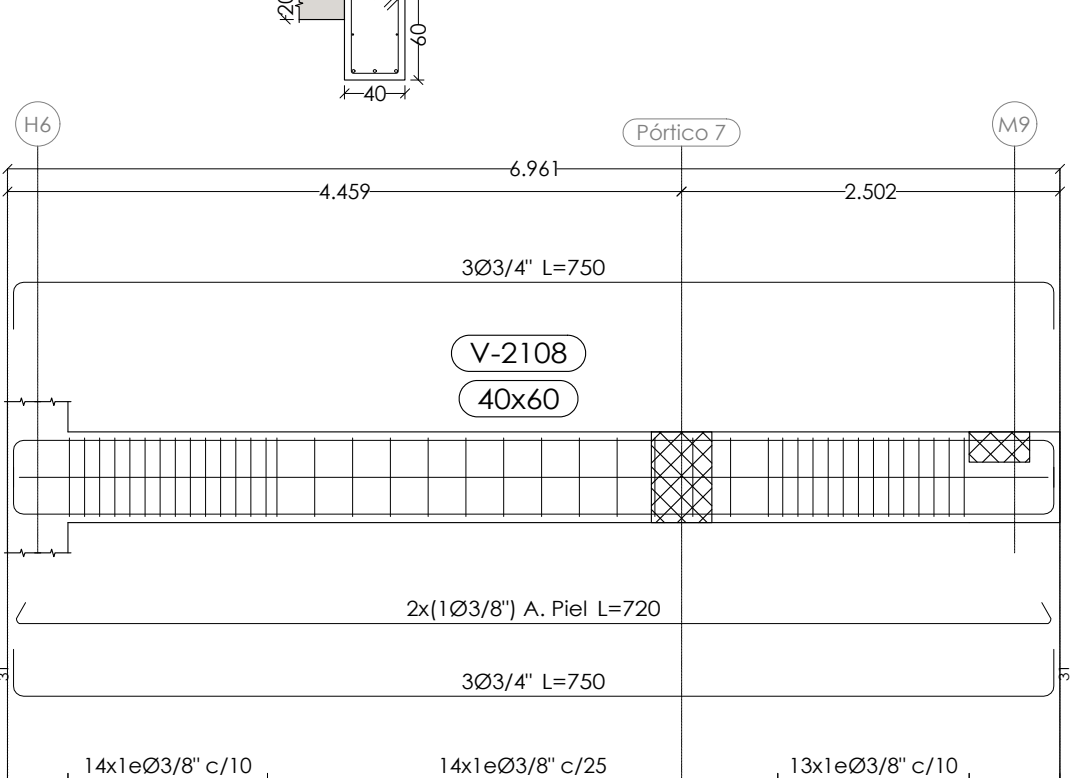
Pórtico 48



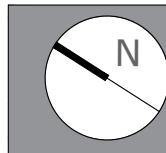
Pórtico 49



Pórtico 50



PLANOS
ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**PLANTA +23.10
ARMADOS VIGAS (VII)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HLM-EST00

**ABRIL
2021**

LICENCIA NO.:

No: _____

Santana Silvestre & Asoc., S.R.L.
GESEDA - TOPOGRAFIA - CARTOGRAFIA - FOTOMETRIA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lugar de Vaga No.33 mto. Rafael A. Sanchez PLAZA INTERCARRIO
Calle MACO - Tel. 304-484855 Fax 304-610101 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com

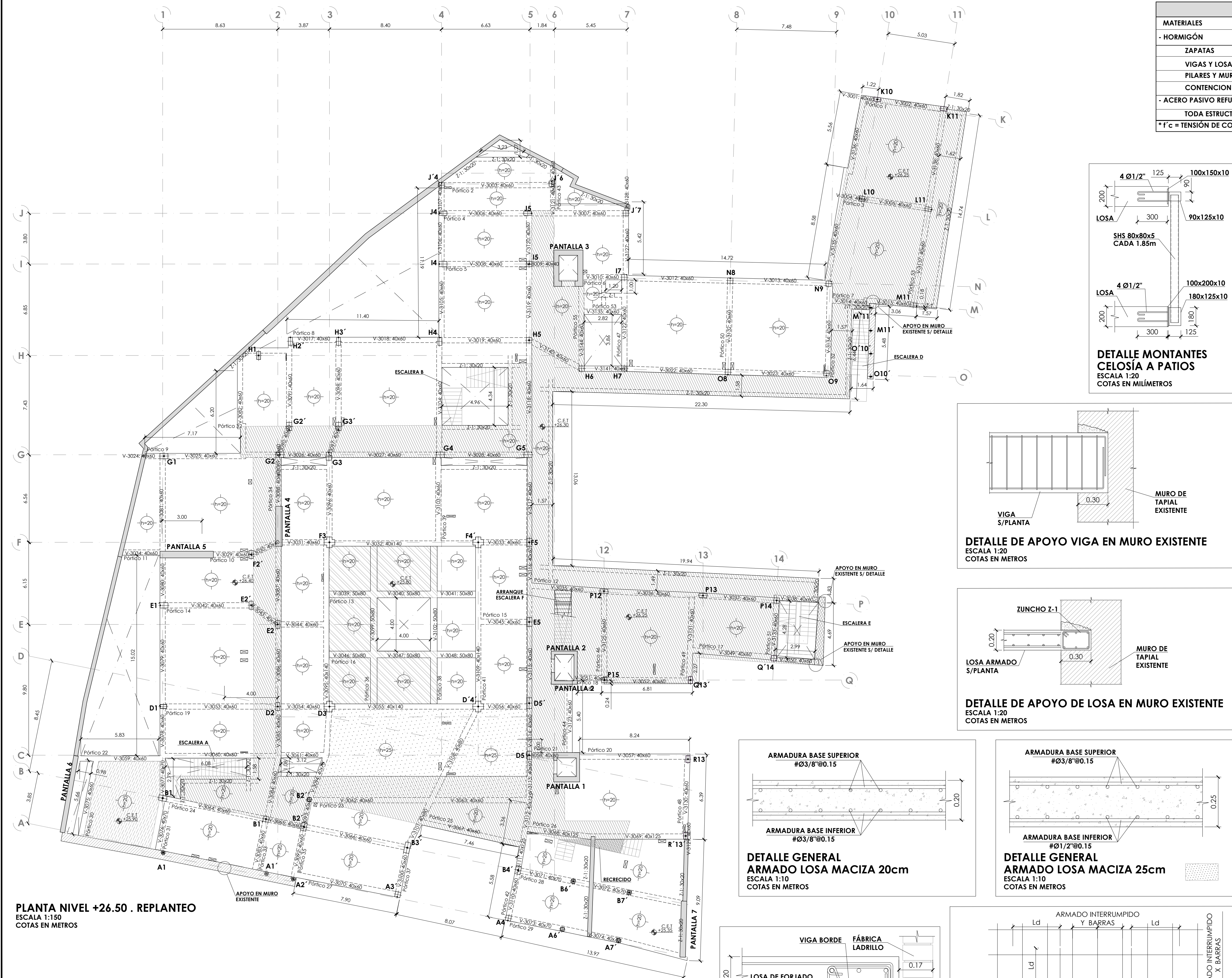
PROYECTO: **HOTEL LAS MERCEDES**

PROPIETARIO: **MERCEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.**

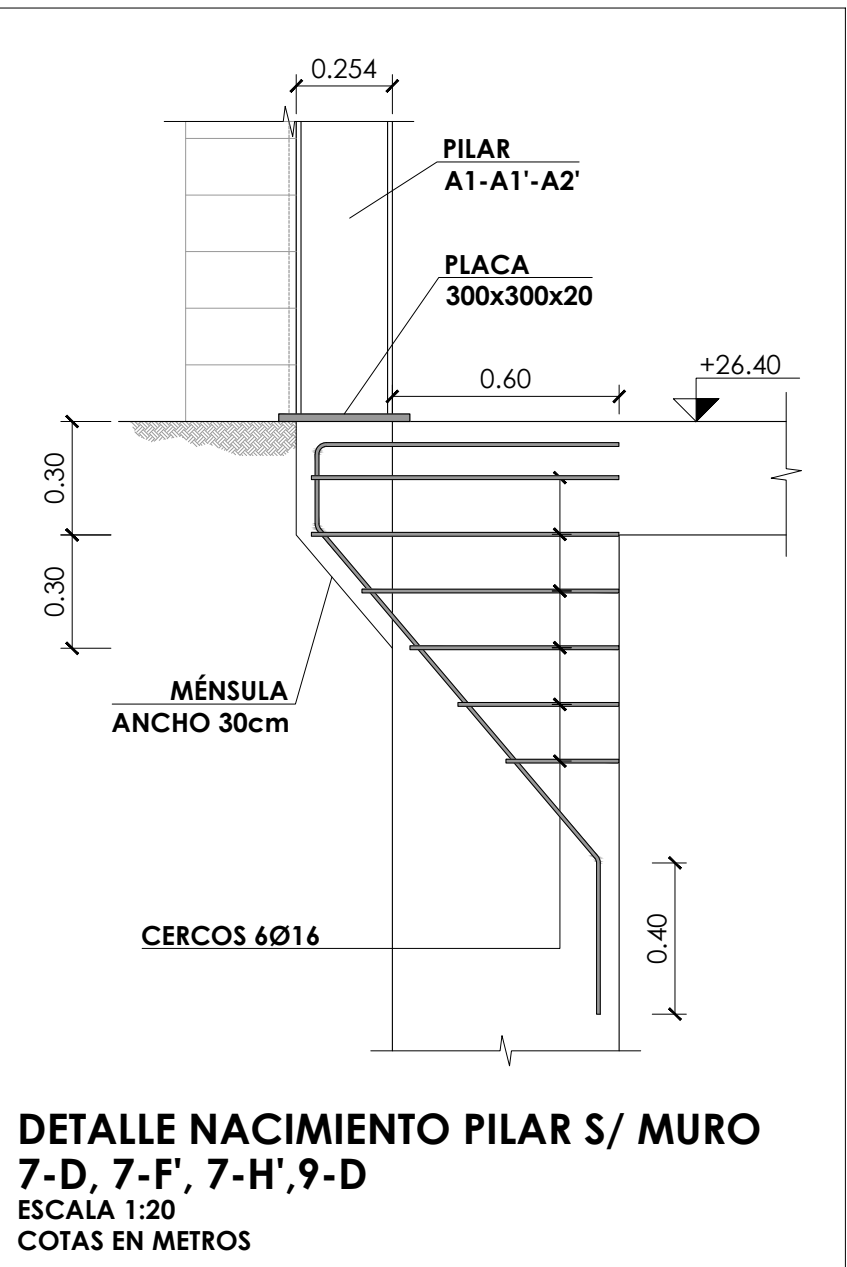
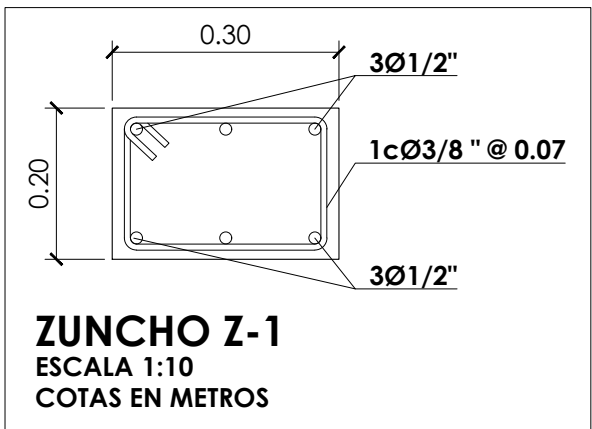
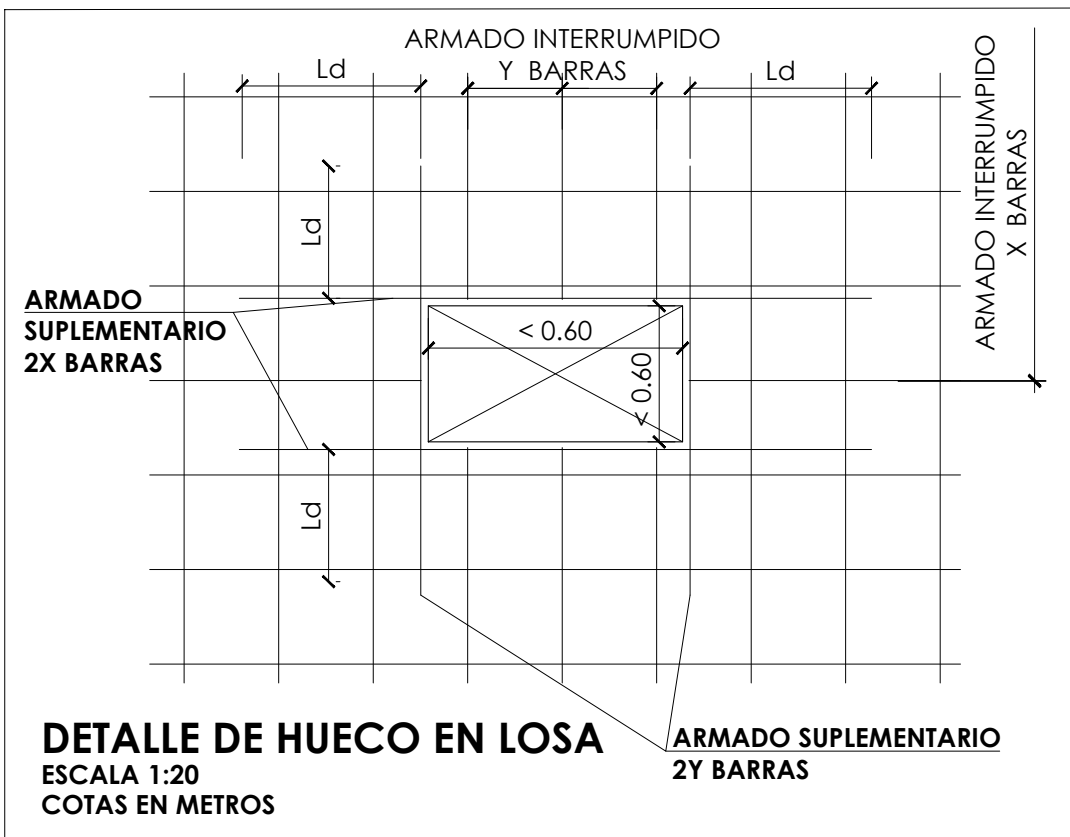
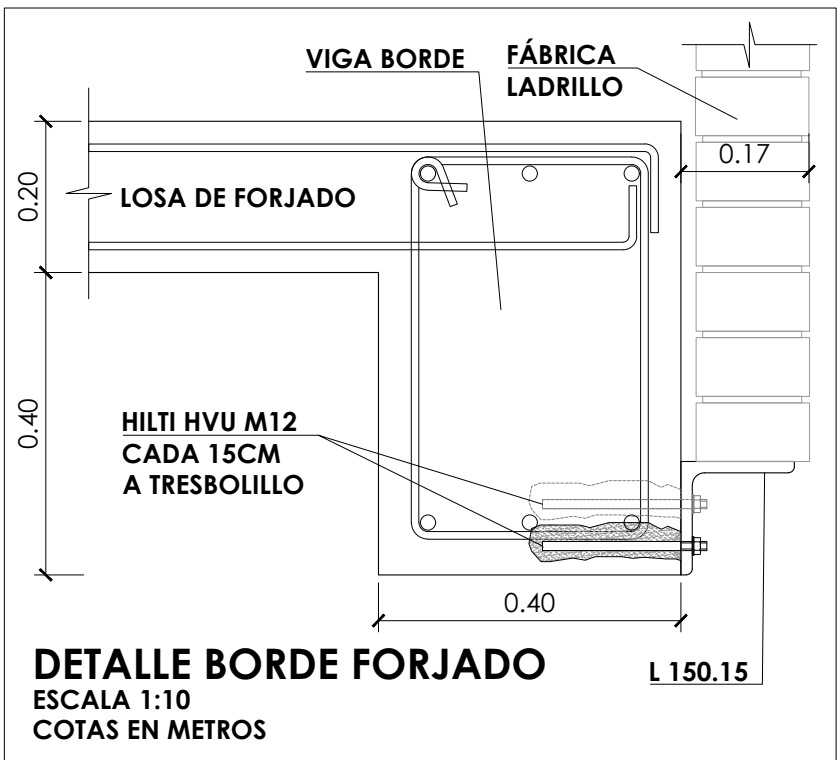
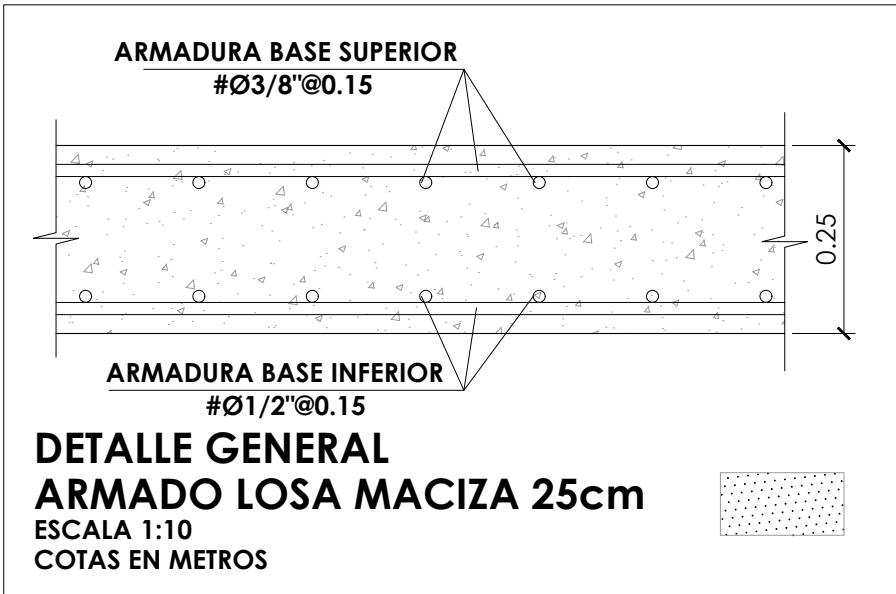
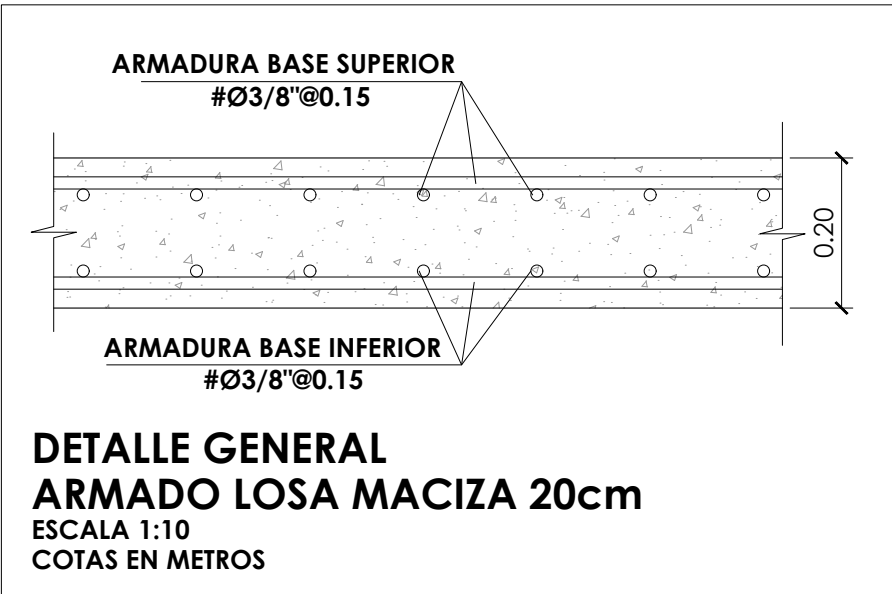
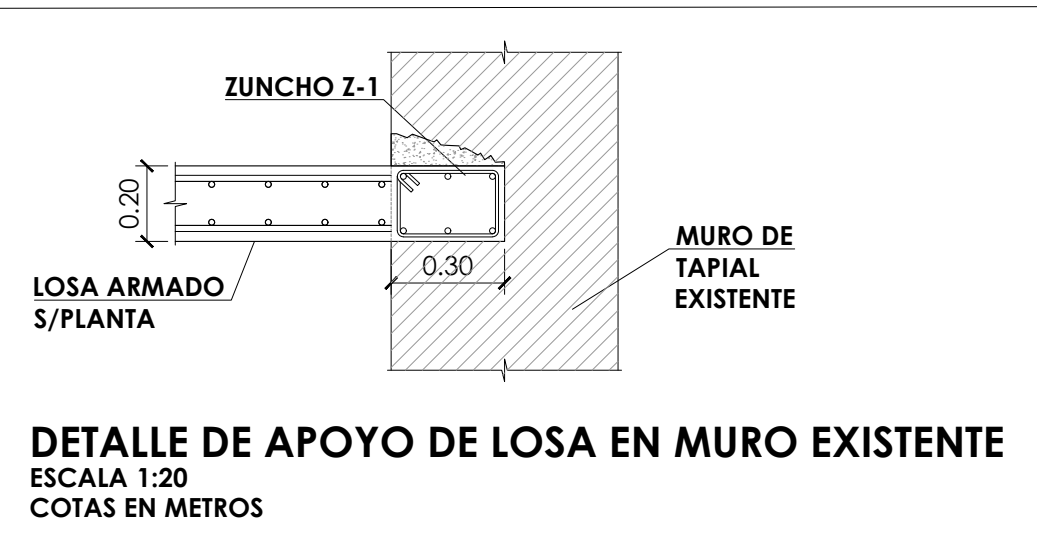
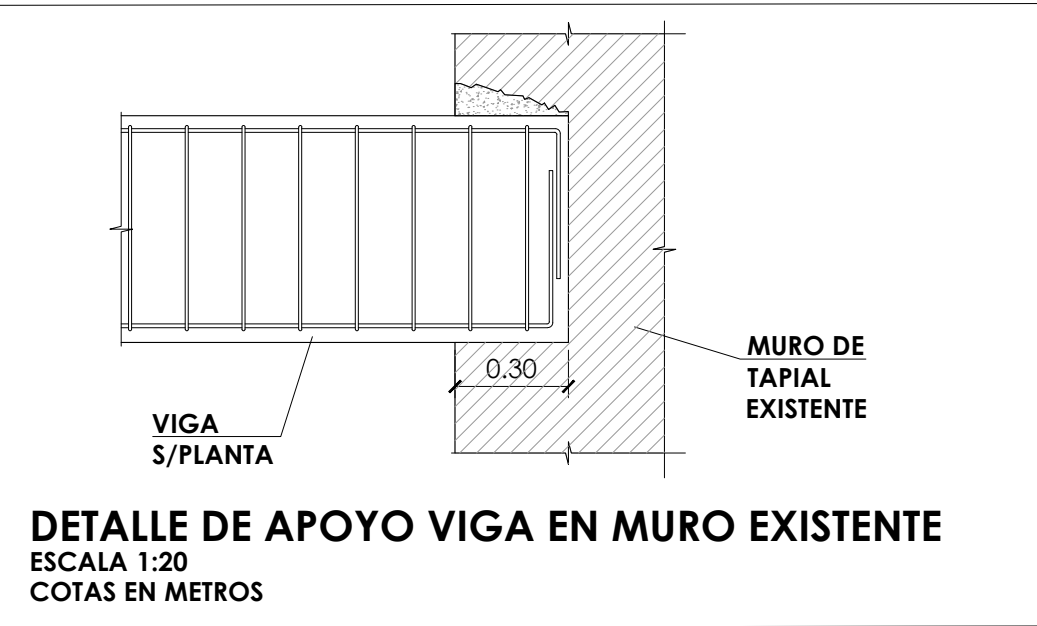
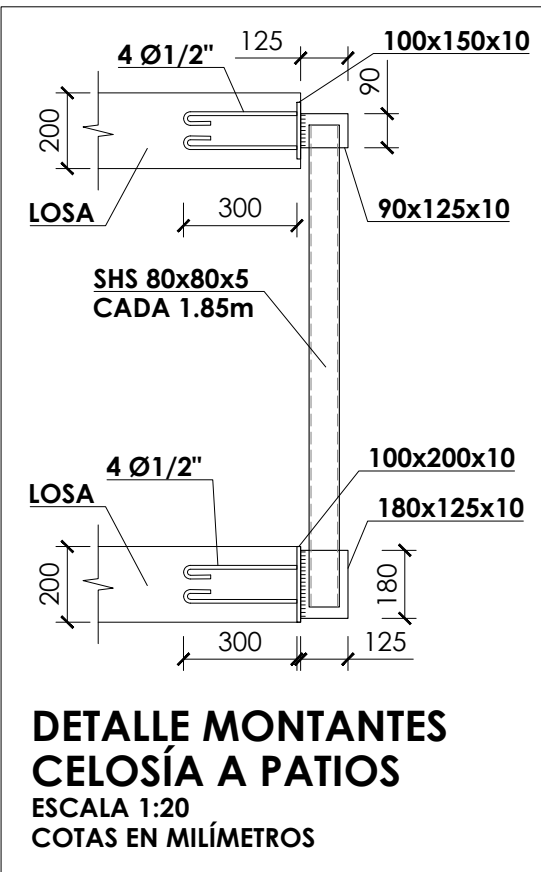
PROPIETARIO

ARQUITECTO

HOJA No.



CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 40	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



NOTA:	
C.E.T.	COTA ESTRUCTURA TERMINADA
Ø	LOSA MACIZA h=ESPESOR EN CM
■	MURO DE HORMIGÓN ARMADO
▨	MUROS EXISTENTES
□	PREVER NACIMIENTO DE PILARES
LA LONGITUD DE ANCLAJE DE LA ARMADURA DE LOS ZUNCHOS SERA DE 0.80 m	

CUADRO DE CARGAS ADICIONALES	
▨	CARGA PERMANENTE ADICIONAL = 200 Kg/m²
▨	CARGA VIVA ADICIONAL = 200 Kg/m²
▨	CARGA PERMANENTE ADICIONAL = 300 Kg/m²

CARGAS DE DISEÑO PLANTA +26.50	
1. PESO PROPIO MATERIALES:	
1.a CONCRETO ARMADO	Wc=2.40 Ton/m³
1.b ACERO	Wa=7.85 Ton/m³
2. CARGA PERMANENTE (MUERTA) ENTREPISO:	150 Kg/m²
3. CARGA PERMANENTE (MUERTA) TABIQUERÍA	100 Kg/m²
4. CARGA VIVA MÁXIMA ENTREPISO:	200 Kg/m²
5. CARGA VIVA ESCALERA:	300 Kg/m²
* Cargas adicionales indicadas en planos	



PLANOS ESTRUCTURALES

IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
HOTEL LAS MERCEDES ZONA COLONIAL

TÍTULO DE HOJA:
PLANTA +26.50 REPLANTEO Y DETALLES

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL 2021

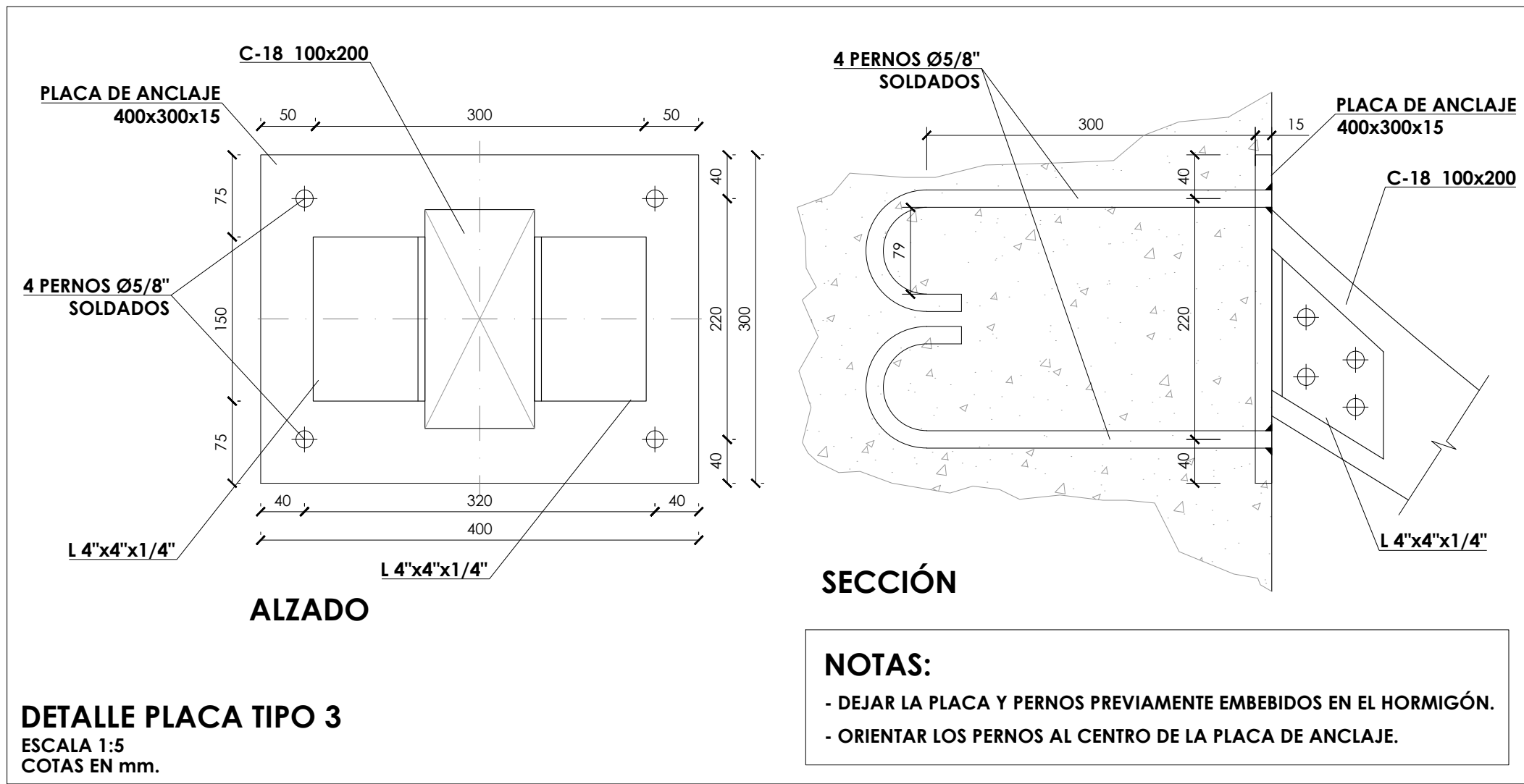
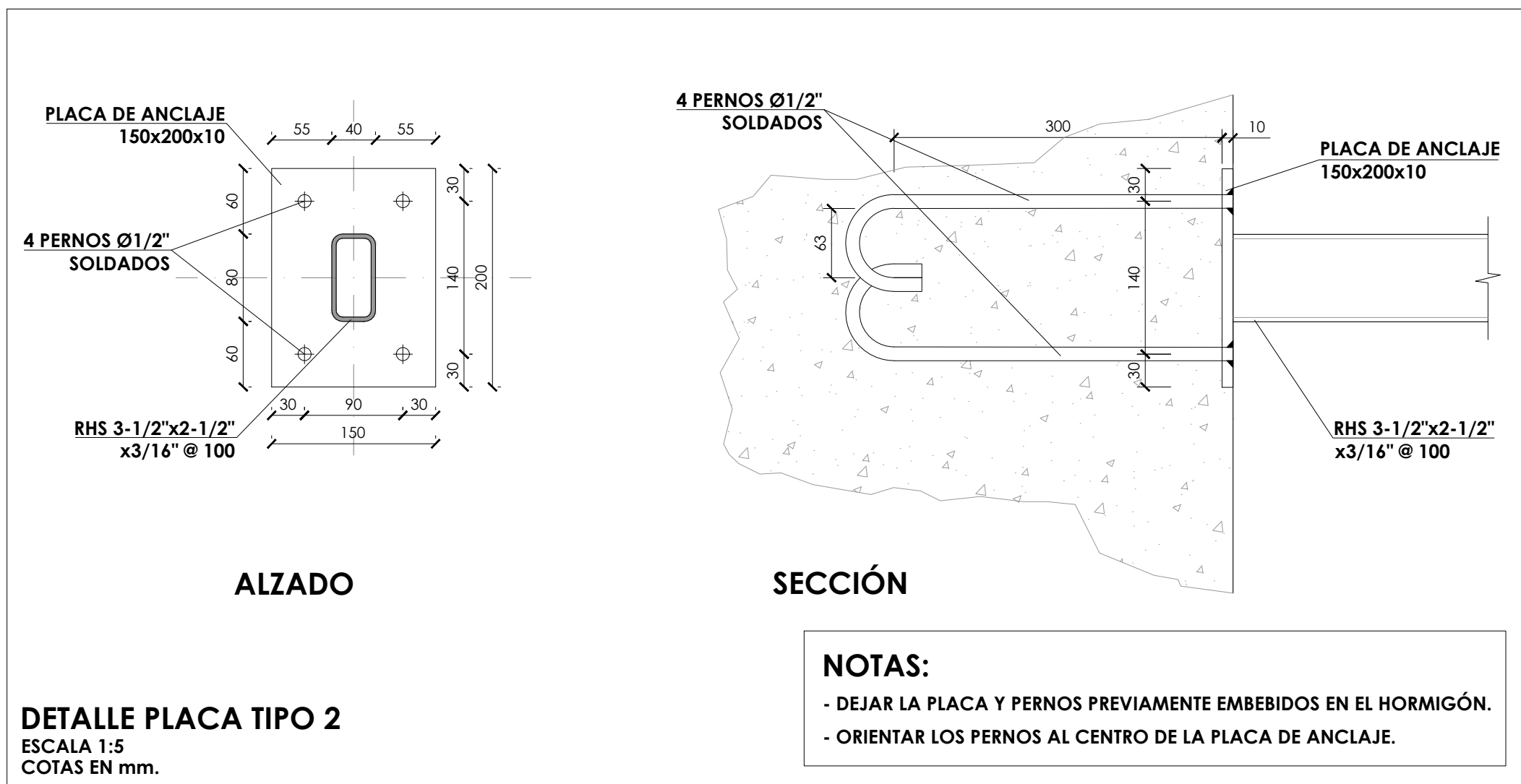
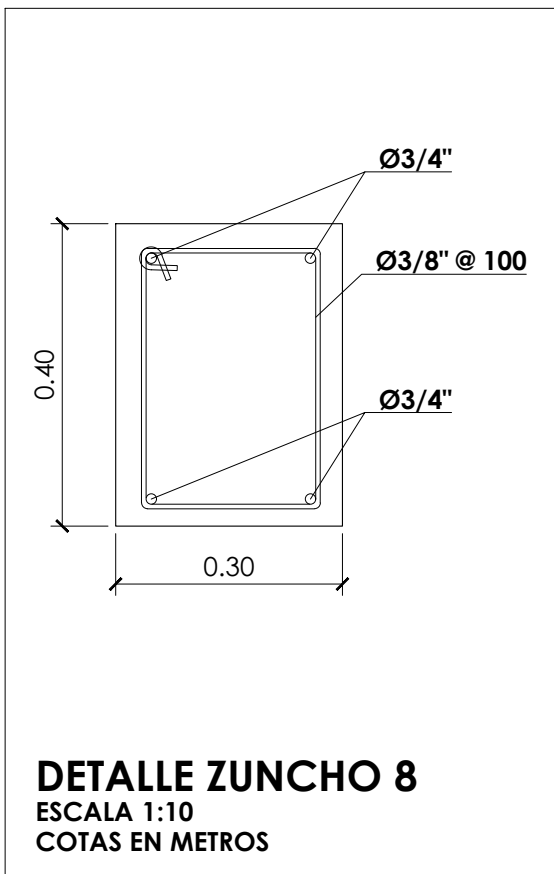
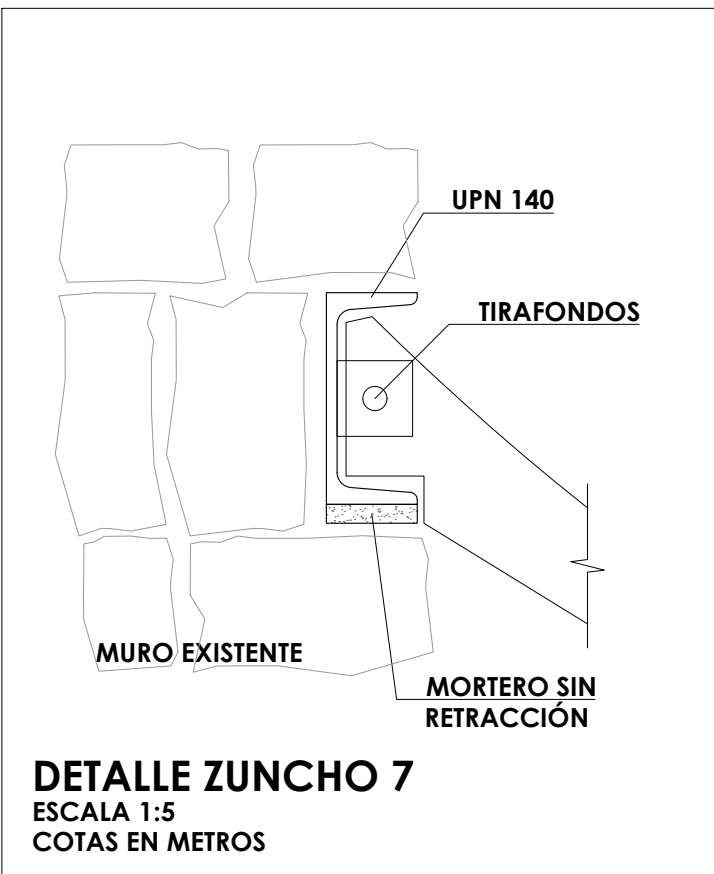
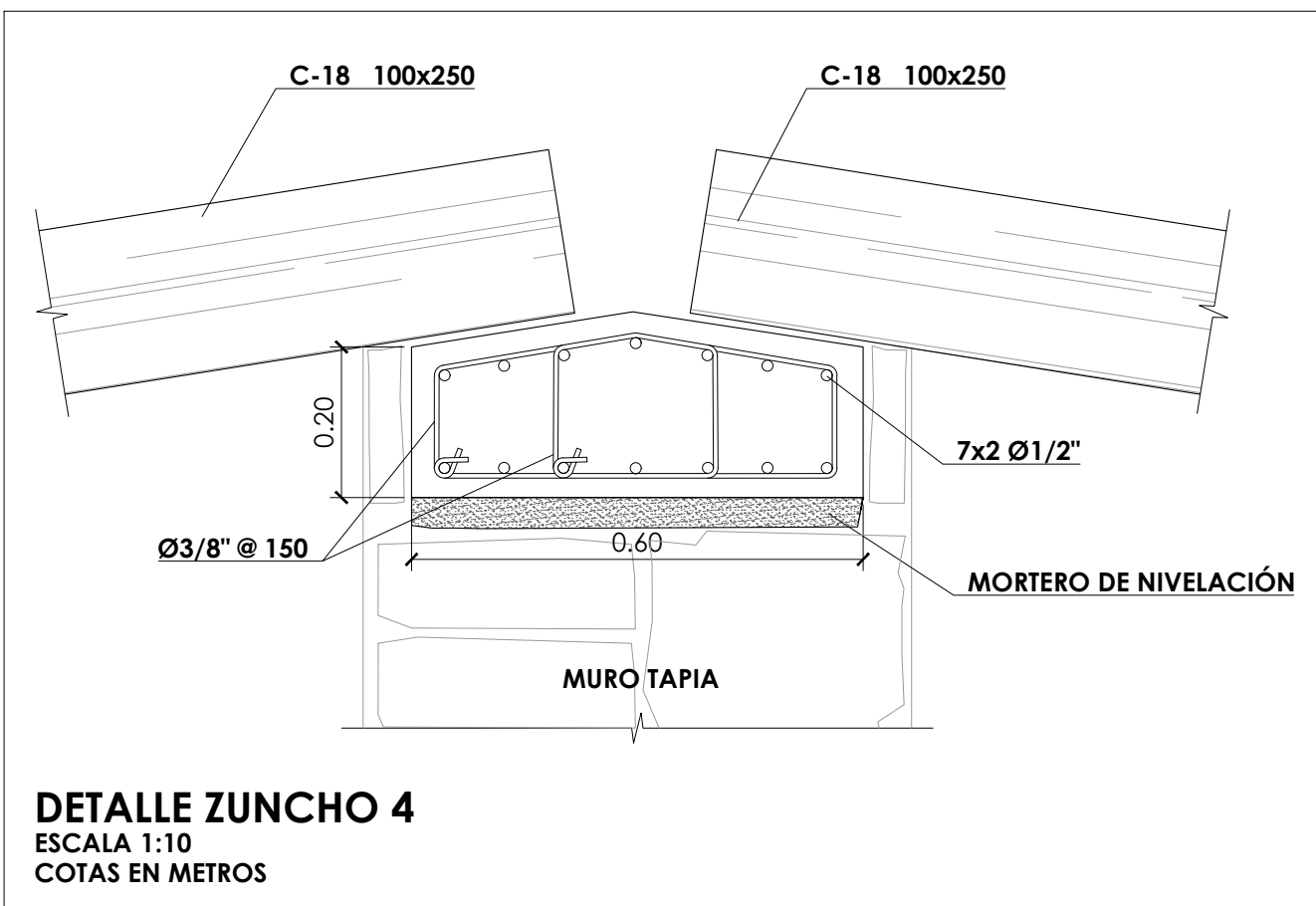
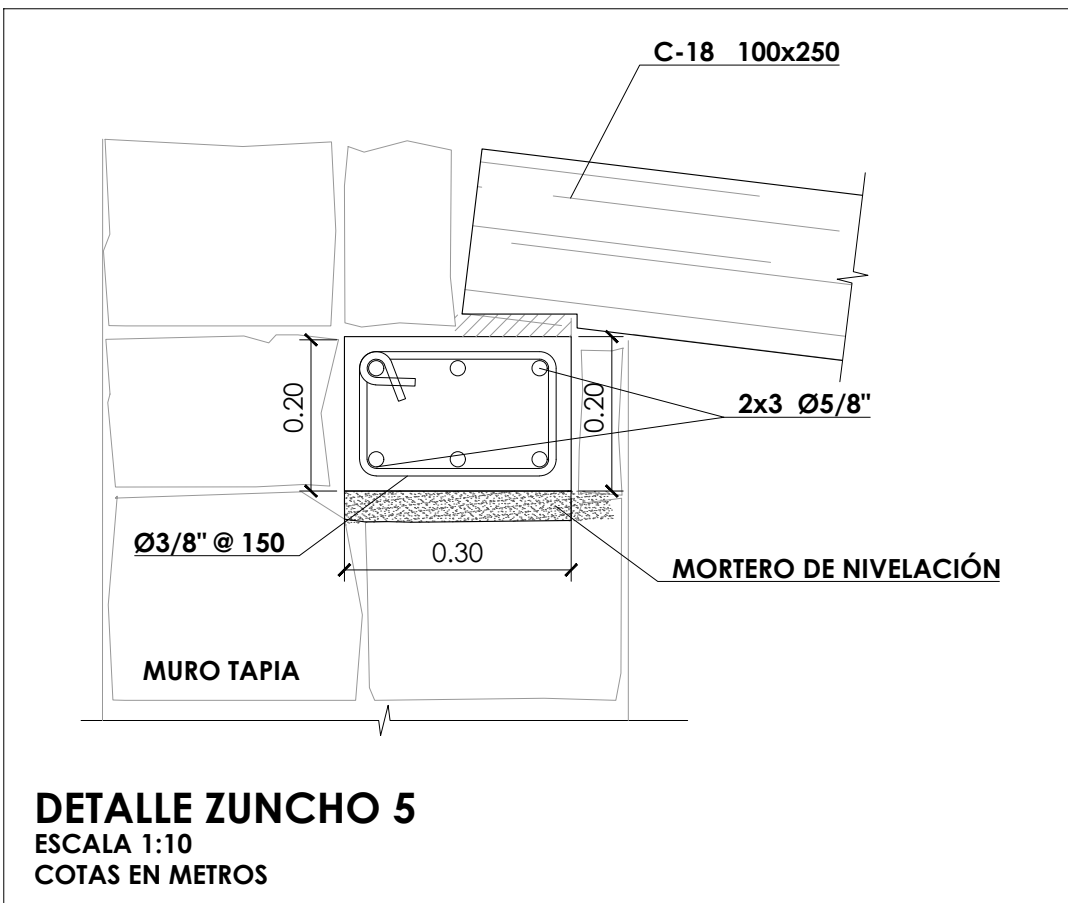
LICENCIA NO.:
No: _____

Santana Silvestre & Asoc., S.R.L. INGENIEROS	
GERENCIA: TOPOGRAFÍA, CARTOGRAFÍA, FOTOGRAFÍA, CECILIO SANTANA & ASOCIADOS, S.R.L. Lugar de Trabajo: P.O. Box 113, Santo Domingo, República Dominicana Calle: B-10, Tel: 304-484855 Fax: 304-484856 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com	
PROYECTO:	HOTEL LAS MERCEDES
PROPIETARIO:	MERCURY INVESTMENT OFFICE, S.A.S.
ARQUITECTO:	_____
HOJA NO.:	_____

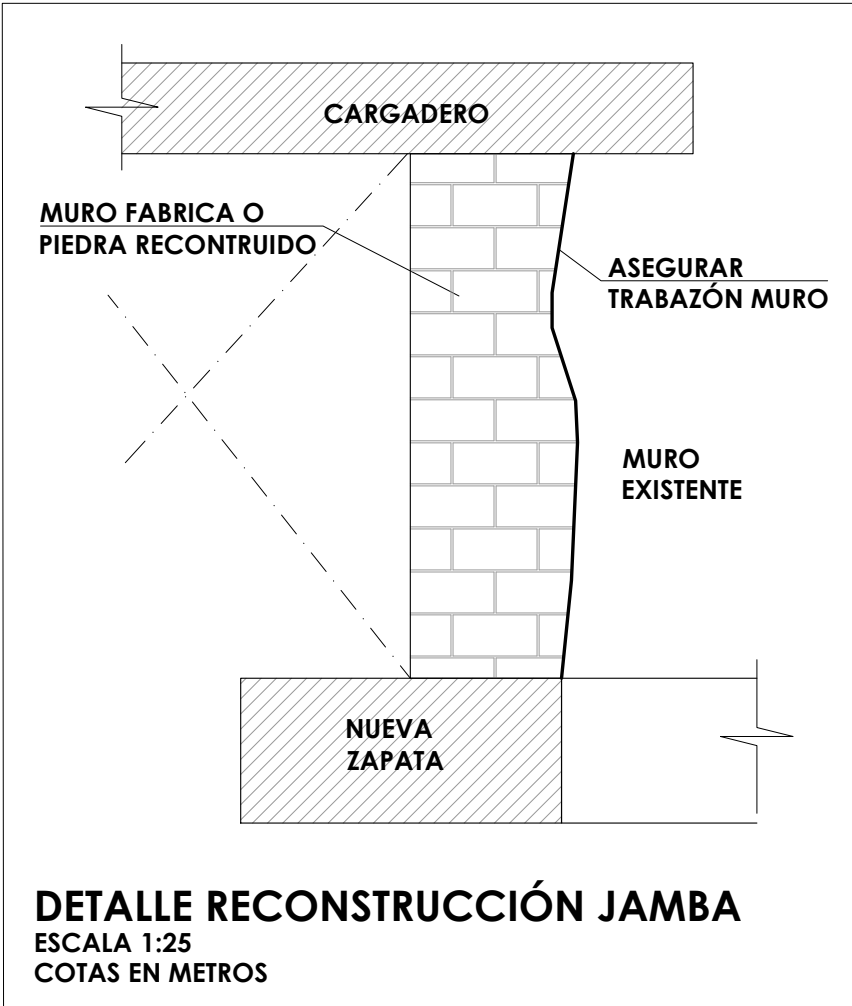
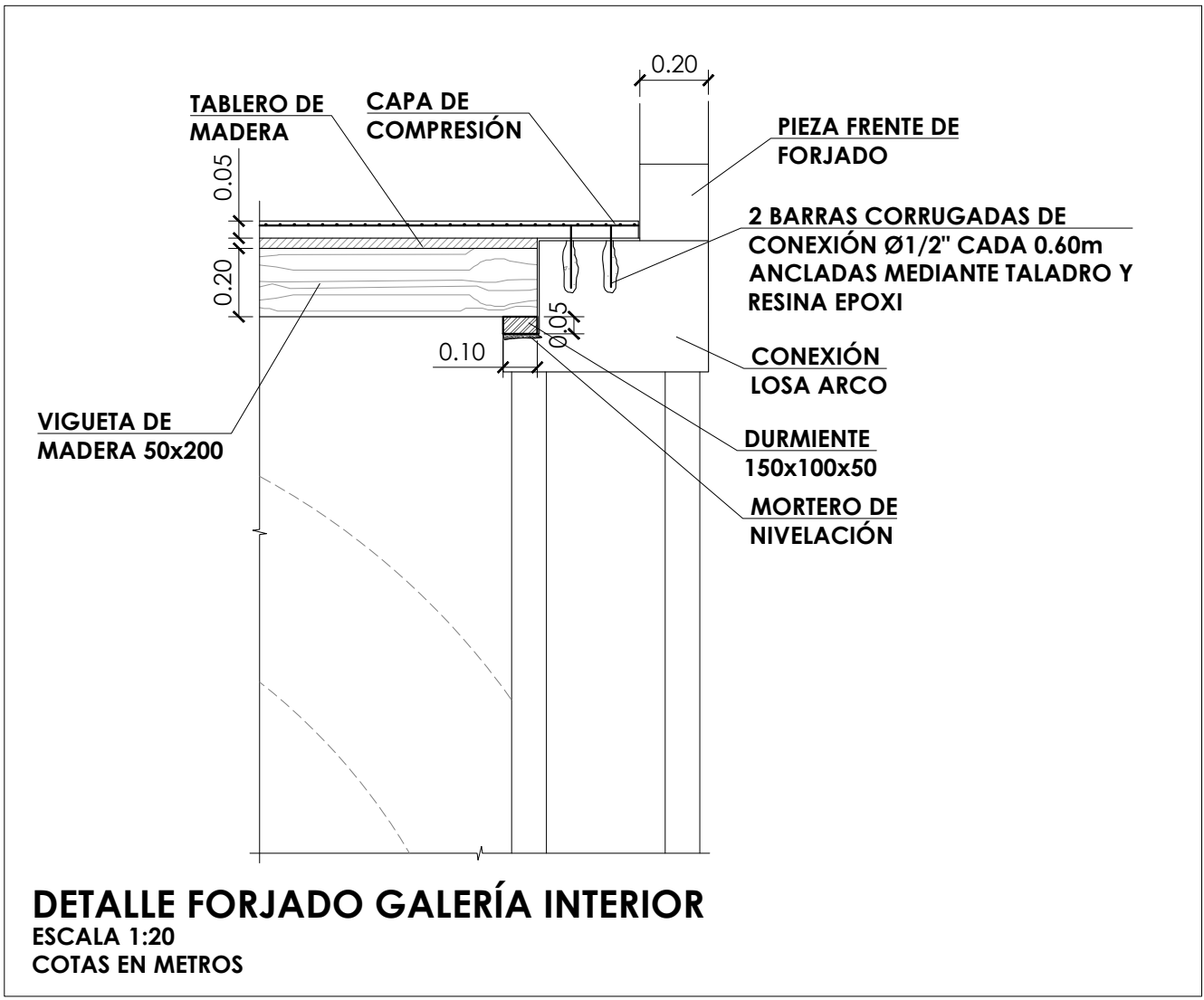
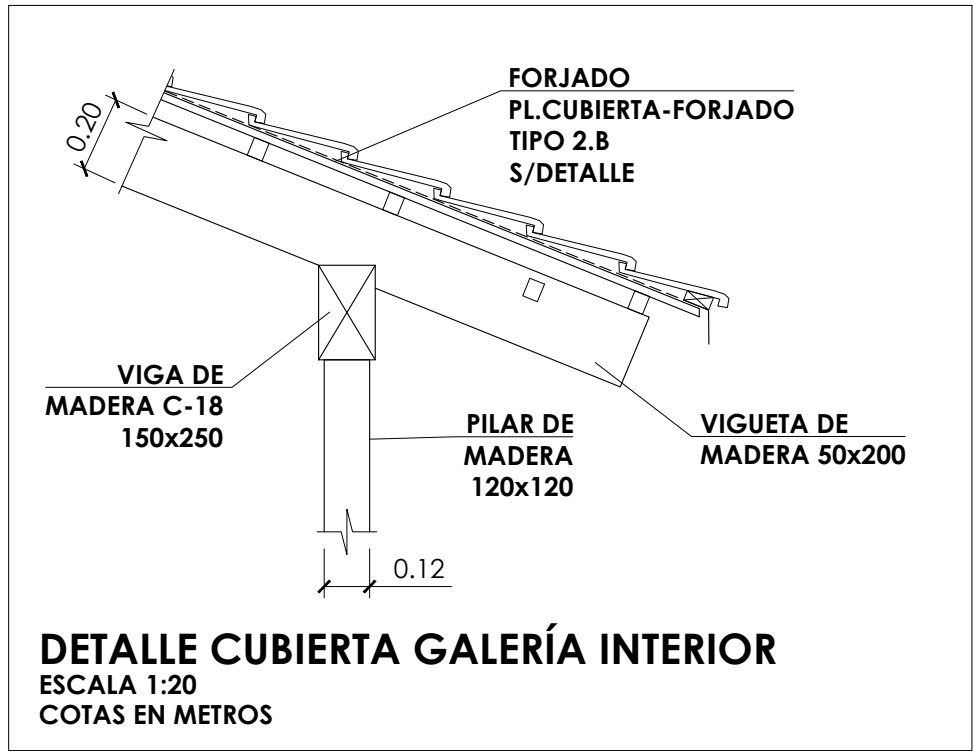
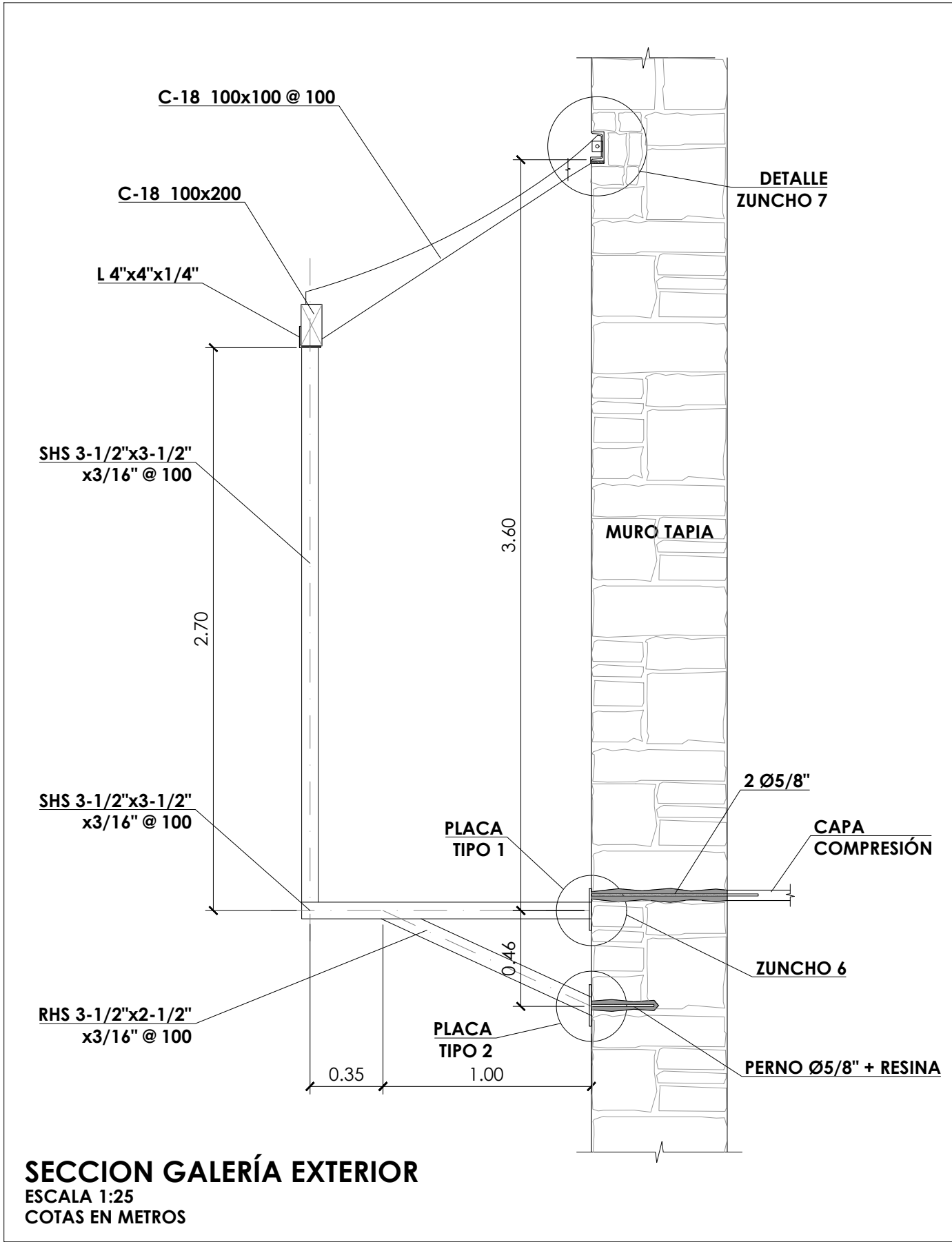


A circular cross-section of a cylinder is shown. A diagonal line runs from the upper-left edge to the lower-right edge. The letter 'N' is positioned in the upper-right quadrant of the circle.

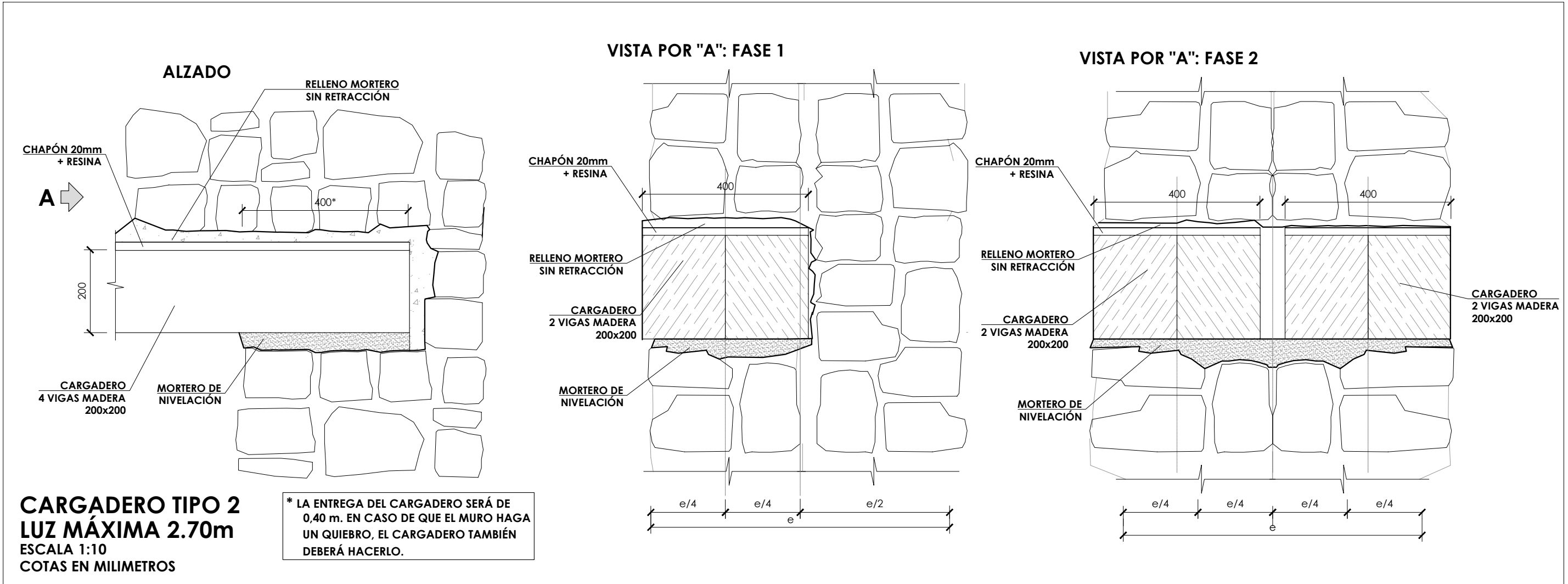
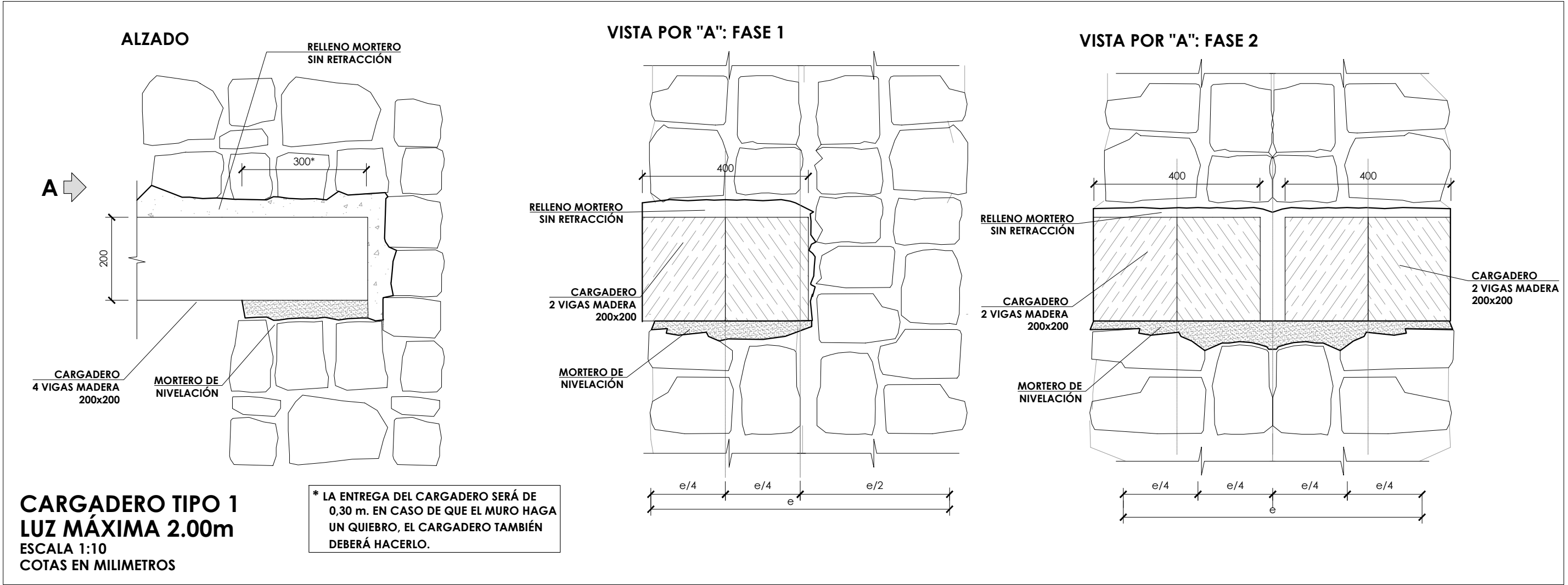
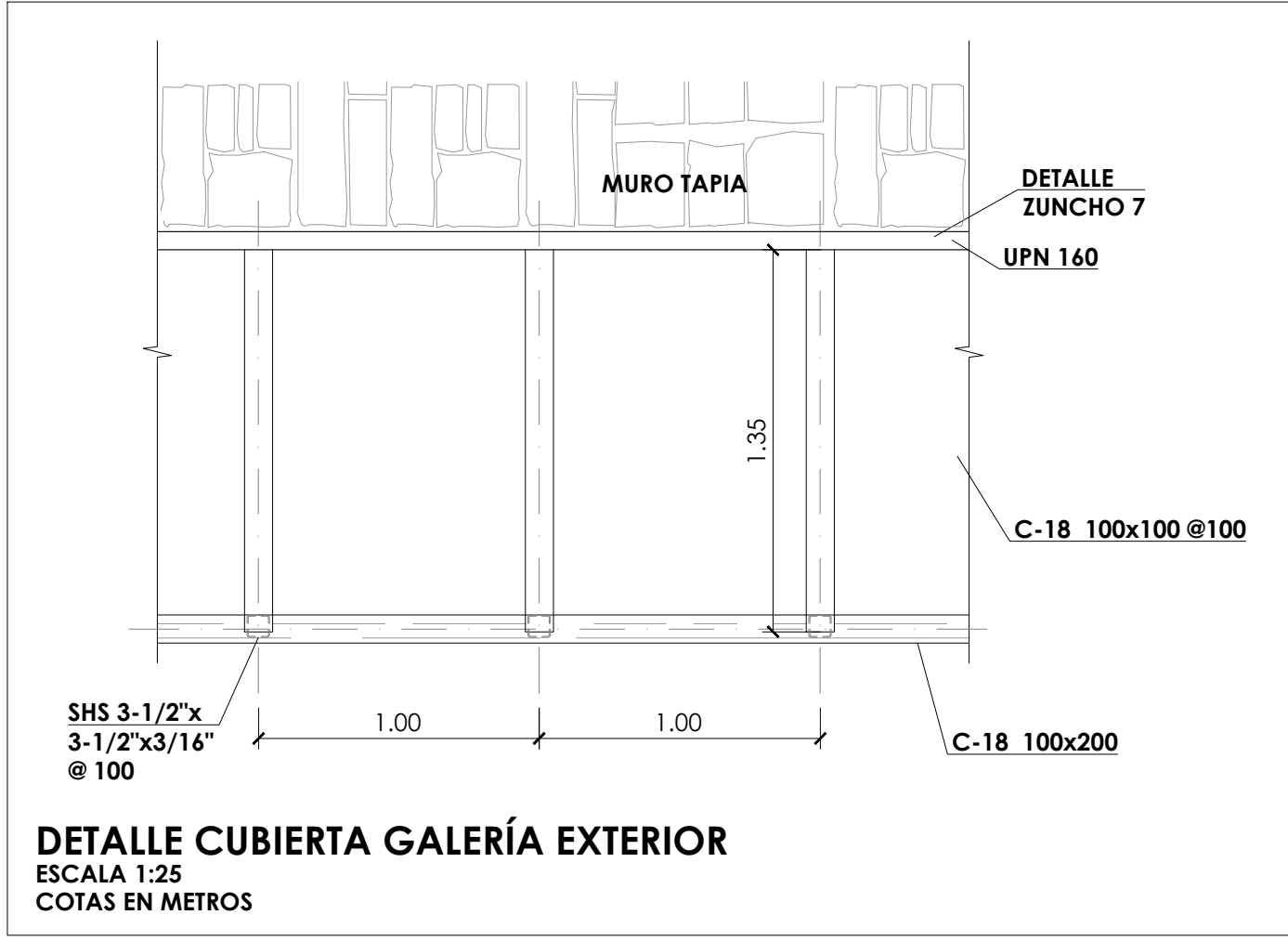
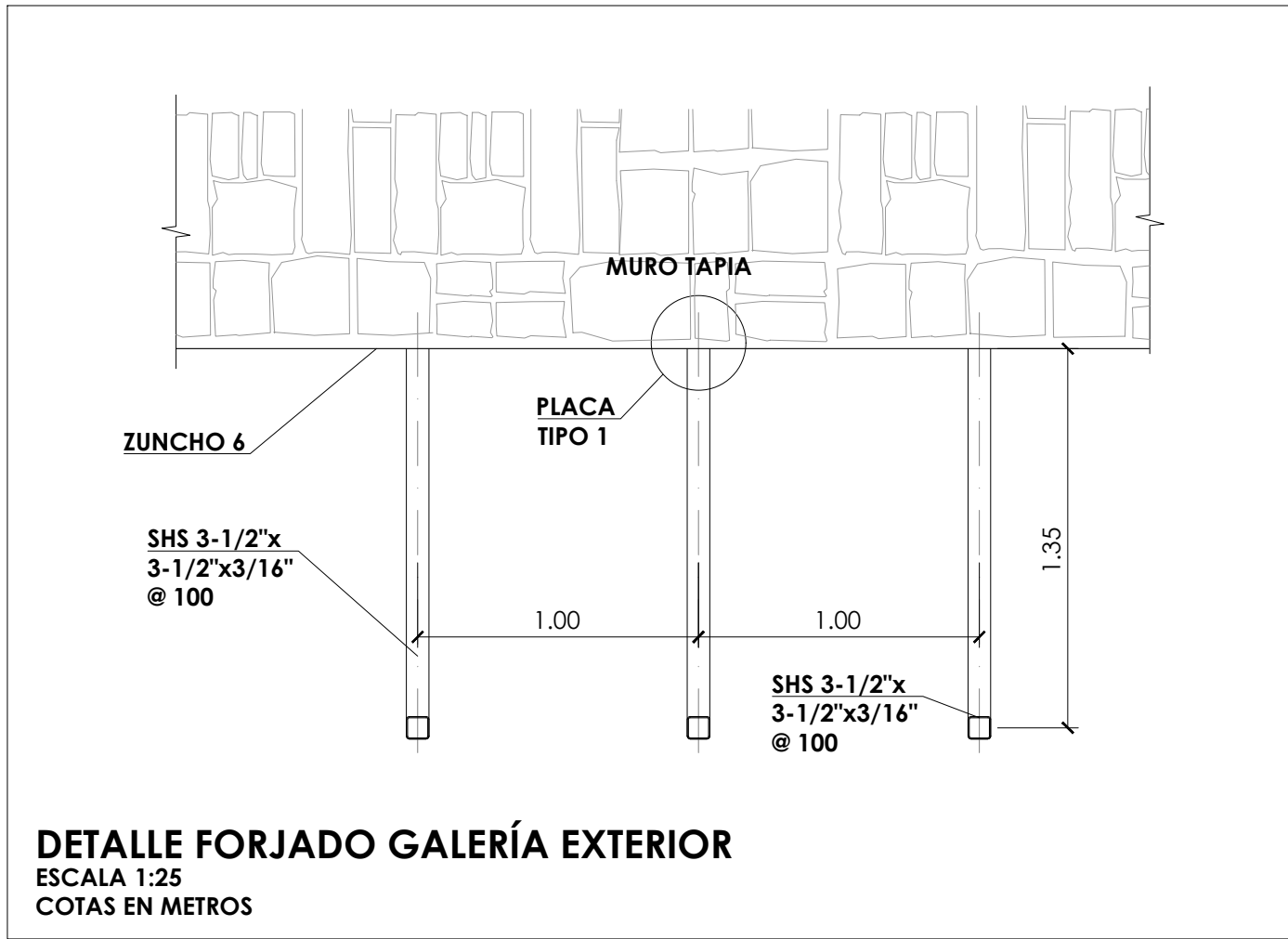
IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO



PROYECTO:	
HOTEL LAS MERCEDES ZONA CASAL	
TÍTULO DE HOJA:	
PREEXISTENCIAS DETALLES (I)	
DISEÑO ARQUITECTÓNICO:	
Arq. Janet Martínez	Codia: 4926
Firma: _____	
DISEÑO ESTRUCTURAL:	
Ing. Manuel A. Taveras	Codia: 20248
Firma: _____	
DISEÑO SANITARIO:	
Ing. Domingo Herrera	Codia: 18615
Firma: _____	
DISEÑO ELÉCTRICO:	
Ing. José Milanese	Codia: 5543
Firma: _____	
REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:	
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.	Codia: 1723
Firma: _____	
LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:	
Arq. Leoner Reynoso	Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia	
Arq. Andrea Benitez Sierra	
CLAVE DE ARCHIVO:	ABRIL 2021
IBZC-HILM-EST00	
LICENCIA NO.:	
No: _____	



CUADRO MATERIALES			
MATERIALES			
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS		
ZAPATAS	350 kg/cm²		
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²		
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²		
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²		
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk		
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²	
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm			



- PROCESO CONSTRUCTIVO PARA EJECUCIÓN DE CARGADEROS**
- REPLANTEAR LOS FUTUROS HUECOS EN OBRA .
 - CAJEADO DE MUROS DE MAMOSTERÍA HASTA EJE DE MURO DESDE UNA CARA PARA PRESENTACIÓN DE CARGADERO.
 - RELLENO SOBRE CARA SUPERIOR DE CARGADERO CON MORTERO SIN RETRACCIÓN.
 - PICADO DE HUECO COMPLETO BAJO CARGADERO HASTA EJE DE MURO.
- FASE 1**
- CAJEADO DE MURO HASTA EJE DESDE LA OTRA CARA Y COLOCACIÓN DE CARGADERO CON MORTERO SIN RETRACCIÓN.
 - APERTURA DE HUECO DESDE LA OTRA CARA.
- FASE 2**



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**PREEXISTENCIAS
DETALLES (II)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia:4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00
ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____

Santana Silvestre & Asoc., S.R.L.
INGENIEROS

GESEDA: TOPOGRAFIA CARTOGRAFIA FOTOGRAFIA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lugar de Voto No.33 mts. Barrio A. Sanchez-PLAZA INTERCOMER
Cm. NACI: Tel. 301-484855 Fax 301-484855 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com

PROYECTO: **HOTEL LAS MERCEDES**

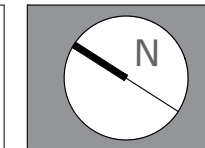
PROPIETARIO: **MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.**

ARQUITECTO: _____

HOJA No. _____



PLANOS ESTRUCTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO



This detailed architectural site plan shows the layout of the 'Edificio Nuevo' (New Building) and the 'Edificio Existente' (Existing Building). The plan includes a grid system with horizontal coordinates 1 through 11 and vertical coordinates A through 6. Key features include:

- Edificio Nuevo:** A large, irregularly shaped building footprint occupying the central and left portions of the plan. It is labeled 'EDIFICIO NUEVO' in a central box.
- Edificio Existente:** A rectangular building footprint located on the right side of the plan, labeled 'EDIFICIO EXISTENTE' in a box.
- Escalera A:** A rectangular area in the bottom-left corner, outlined with a thick black border and labeled 'ESCALERA A' in a large, bold font.
- Access and Circulation:** The plan shows various access points, including a main entrance to the 'Edificio Nuevo' from the bottom-left, and internal circulation paths indicated by dashed lines.
- Site Context:** The plan shows the building's relationship to the surrounding site, including a road to the right and a parking area with several small square symbols representing parking spaces.
- Technical Details:** The plan includes numerous dimension lines, centerlines, and other technical annotations typical of an architectural drawing.

PLANTA LOCALIZACIÓN DE ESCALERAS

PROYECTO:

HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL

TÍTULO DE HOJA:

**E-6 ESCALERAS Y RAMPAS
PLANTA Y SECCIONES (I)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma:

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma:

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 554.
Firma: _____

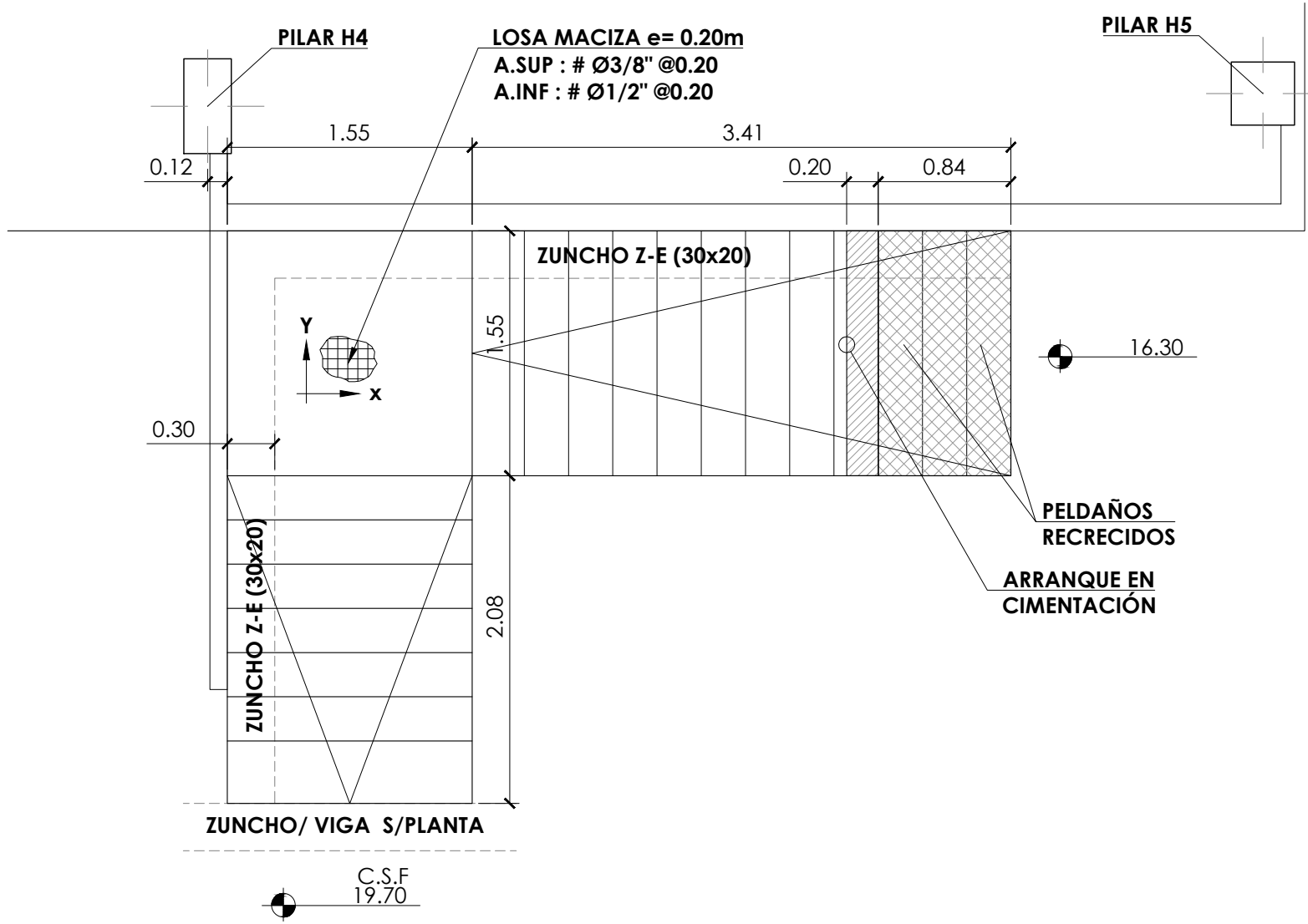
REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 172

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

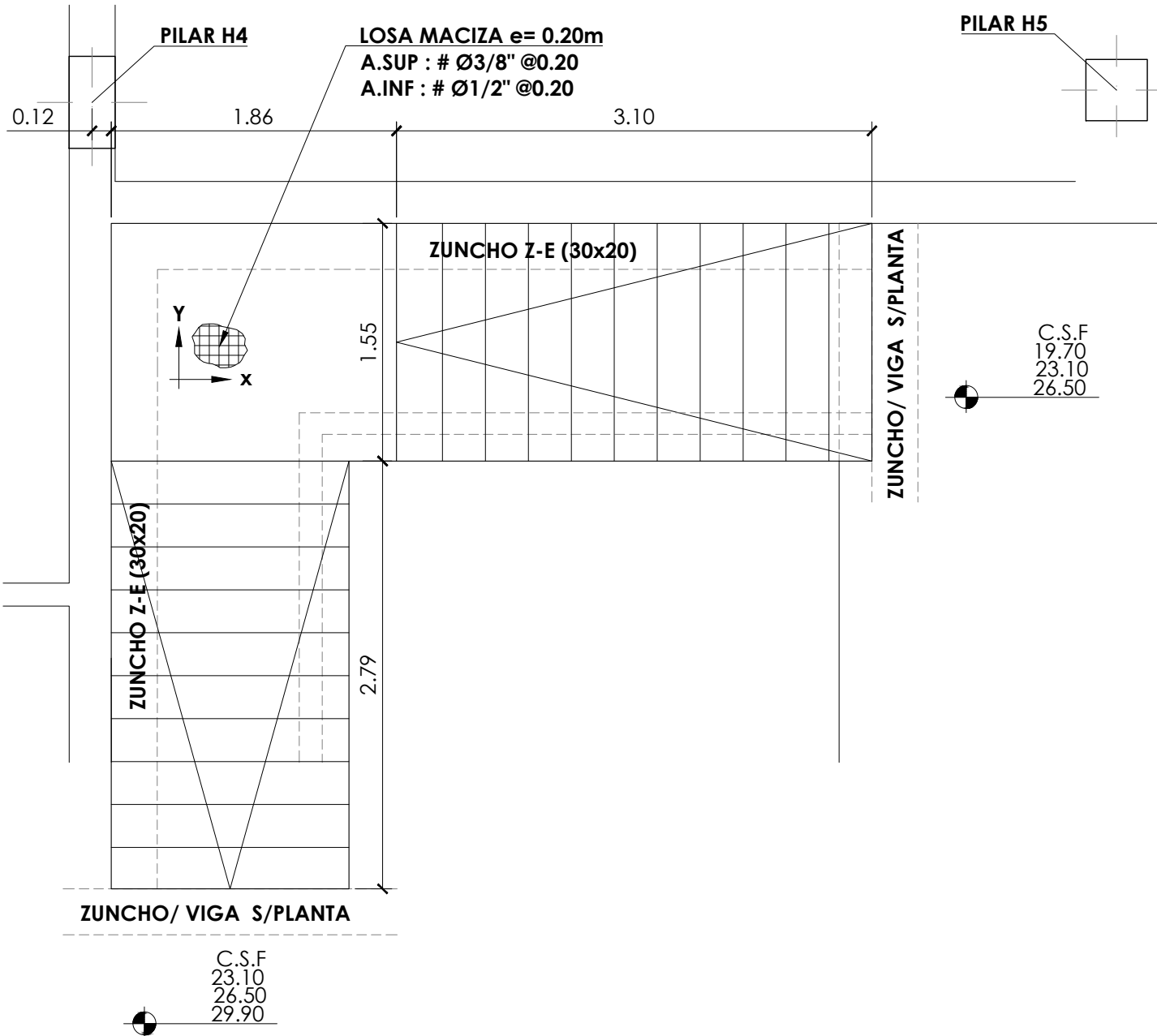
CLAVE DE ARCHIVO: IBZC-HILM-EST00	ABRIL 2021
--------------------------------------	---------------

LICENCIA NO.:

No:



ESCALERA B PLANTA REPLANTEO 16.30 - 19.70
ESCALA 1:40
COTAS EN METROS

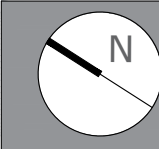


ESCALERA B PLANTA REPLANTEO. TRAMOS 19.70 - 23.10/23.10 - 26.50/26.50 - 29.90
ESCALA 1:40
COTAS EN METROS

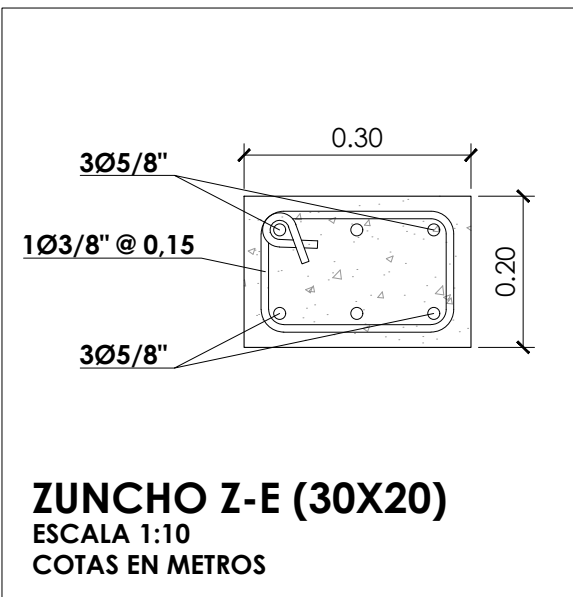
CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm ²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm ²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm ²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm ²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm ²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



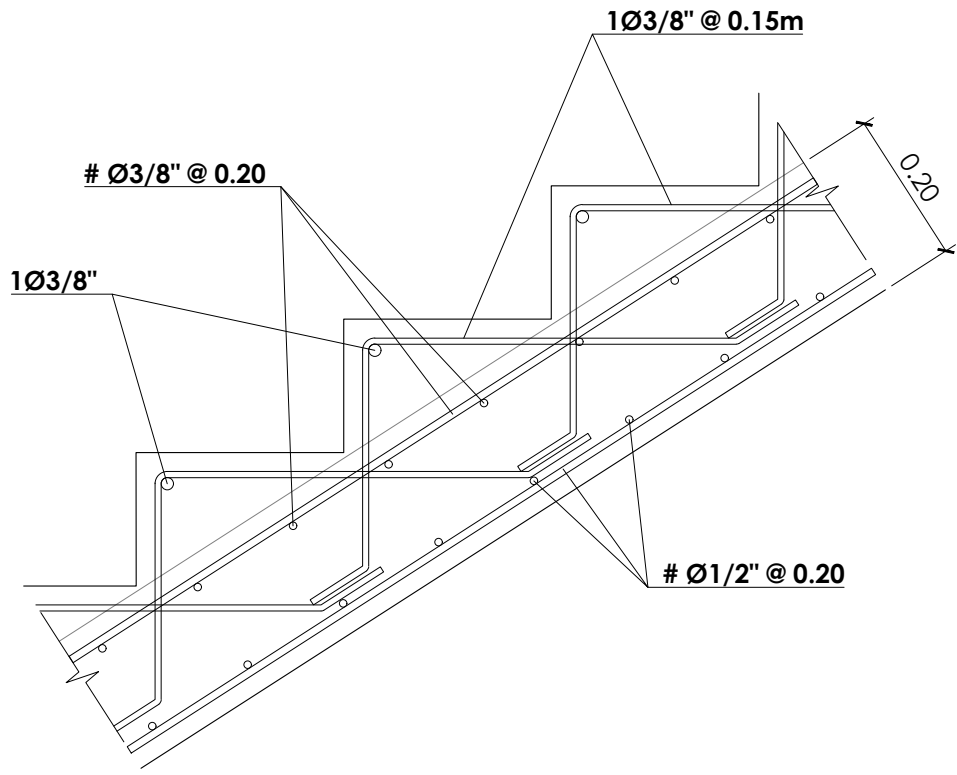
PLANOS
ESTRUCTURALES



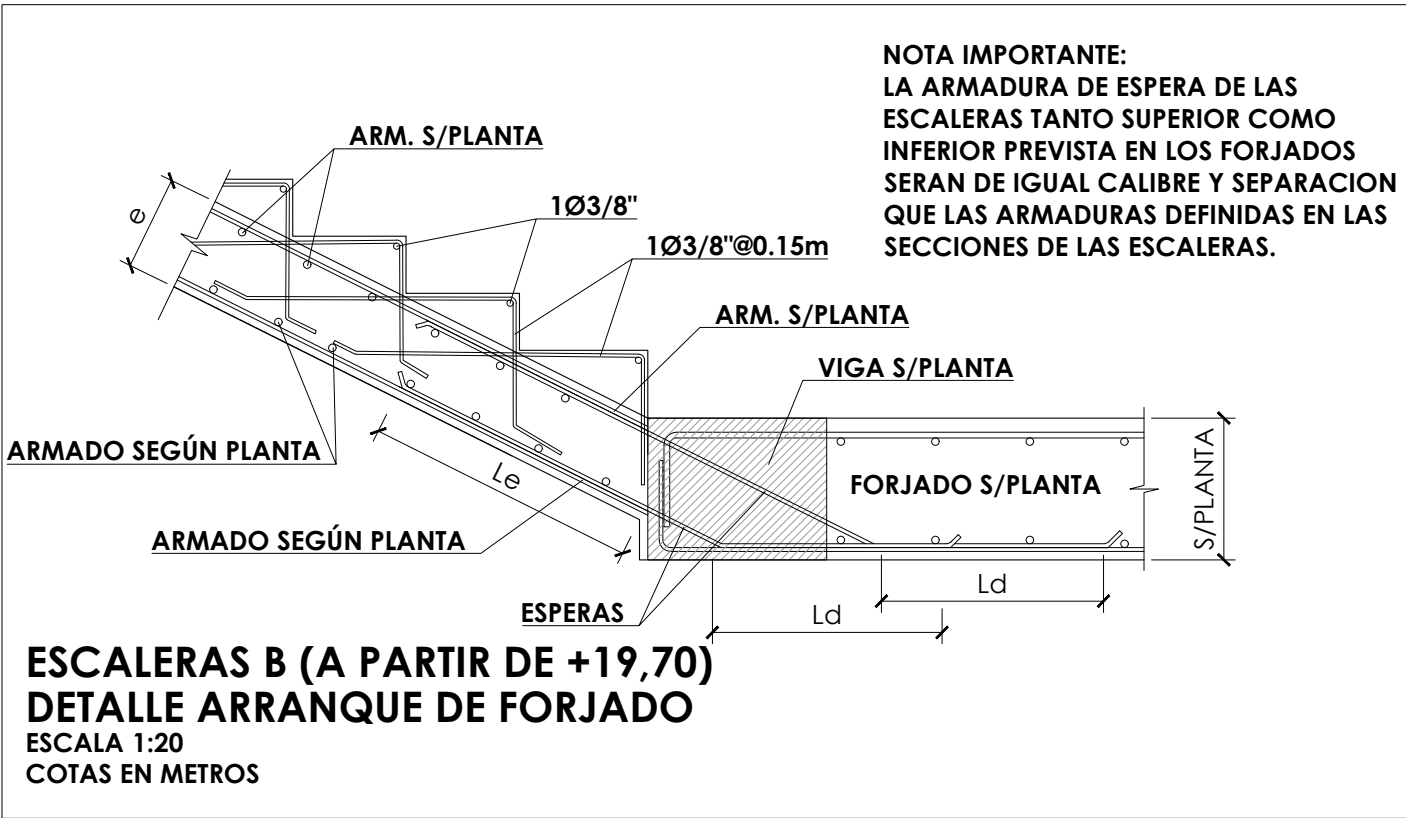
IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO



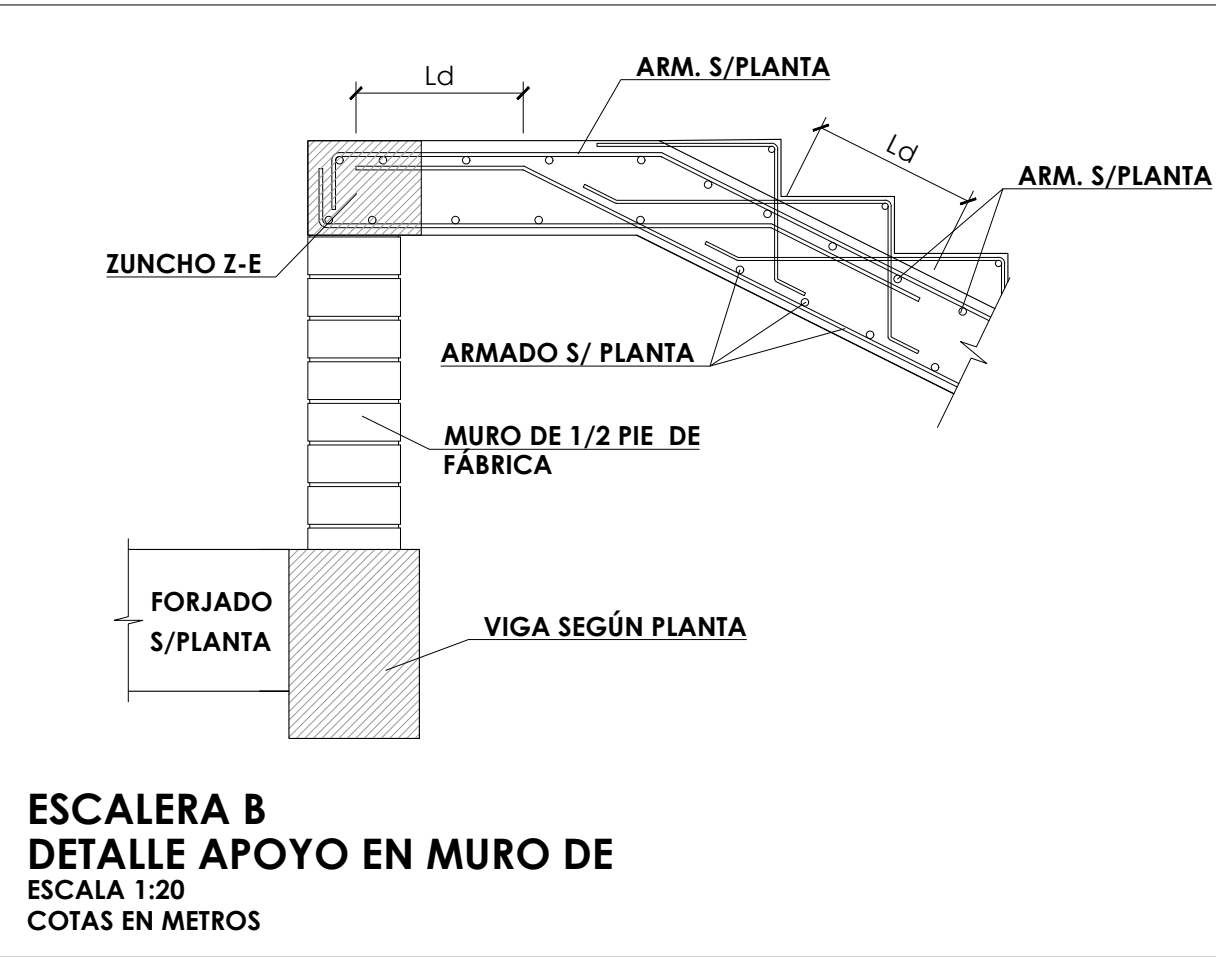
ZUNCHO Z-E (30X20)
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS



SECCIÓN Y PELDAÑEO DE HORMIGÓN. ESCALERA B
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS



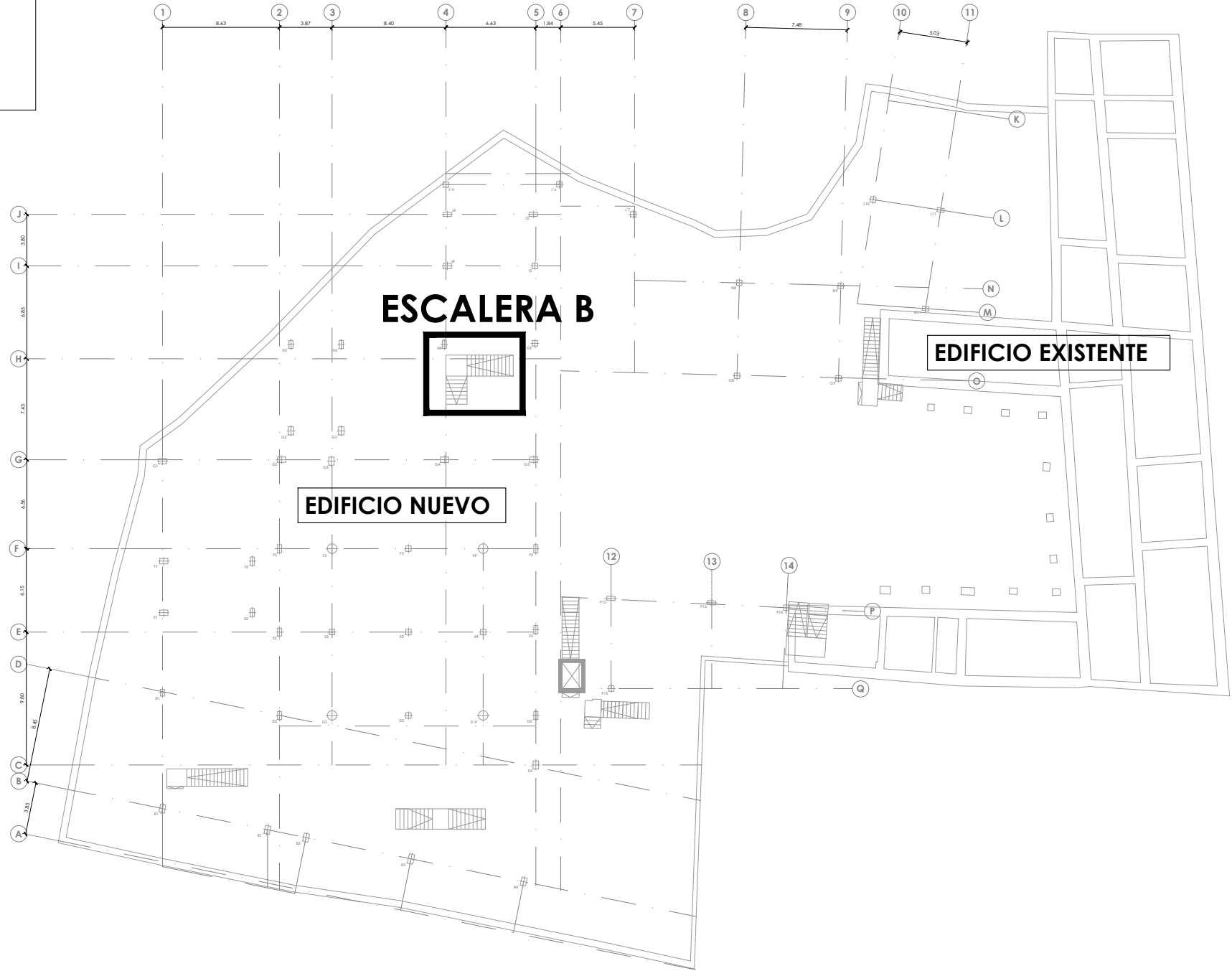
ESCALERAS B (A PARTIR DE +19.70)
DETALLE ARRANQUE DE FORJADO
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS



ESCALERA B
DETALLE APOYO EN MURO DE
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS

CUADRO DE CARGAS ESC-B

CANTO LOSA	=	20 cm.
PESO PROPIO MATERIALES:CONCRETO ARMADO	=	2.40 ton/m ³
CARGA PERMANENTE (MUERTA)	=	250 Kg/m ²
CARGA VIVA	=	300 Kg



PLANTA LOCALIZACIÓN DE ESCALERAS

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-6 ESCALERAS Y RAMPAS
PLANTA Y SECCIONES (II)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia:4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

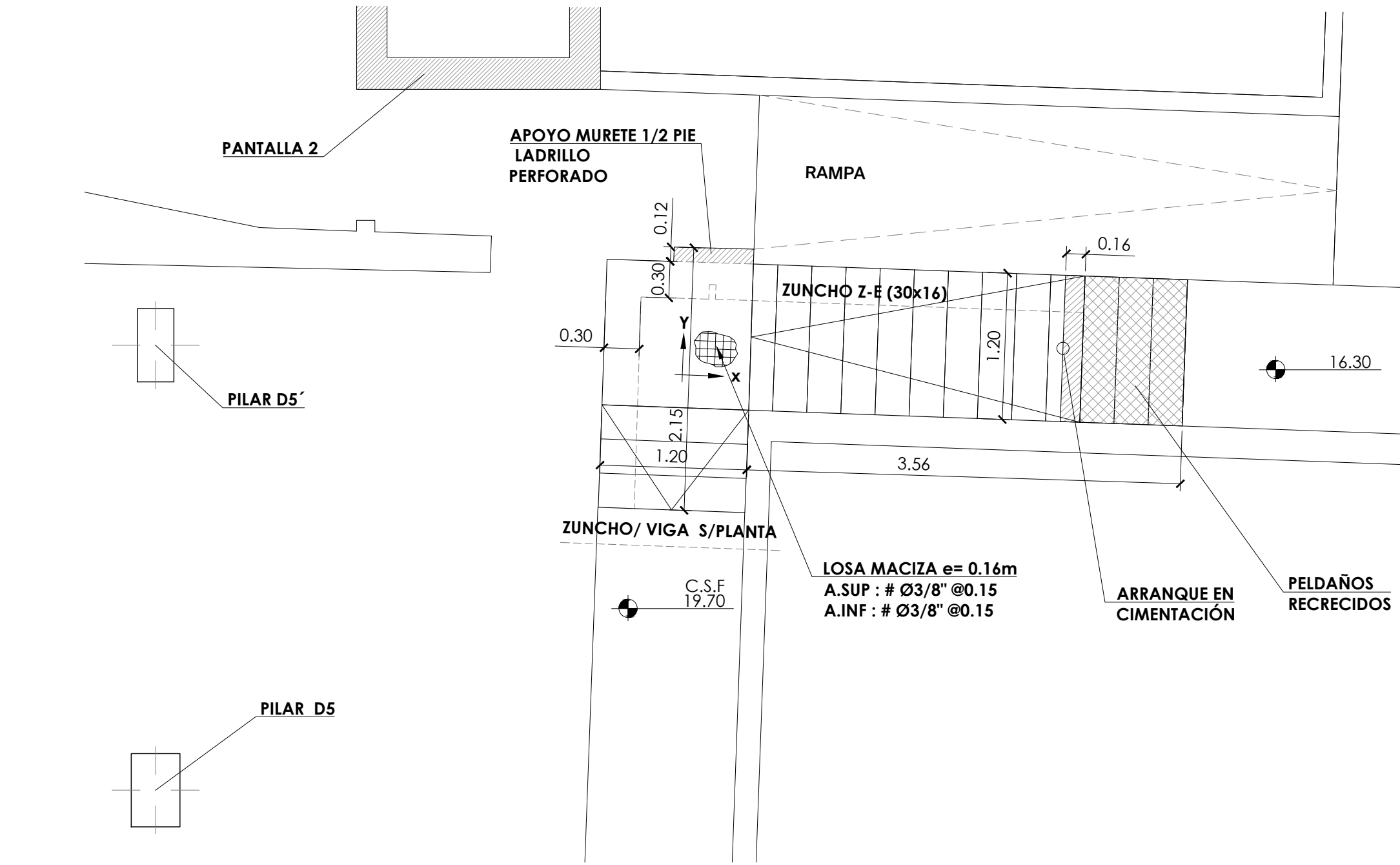
LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

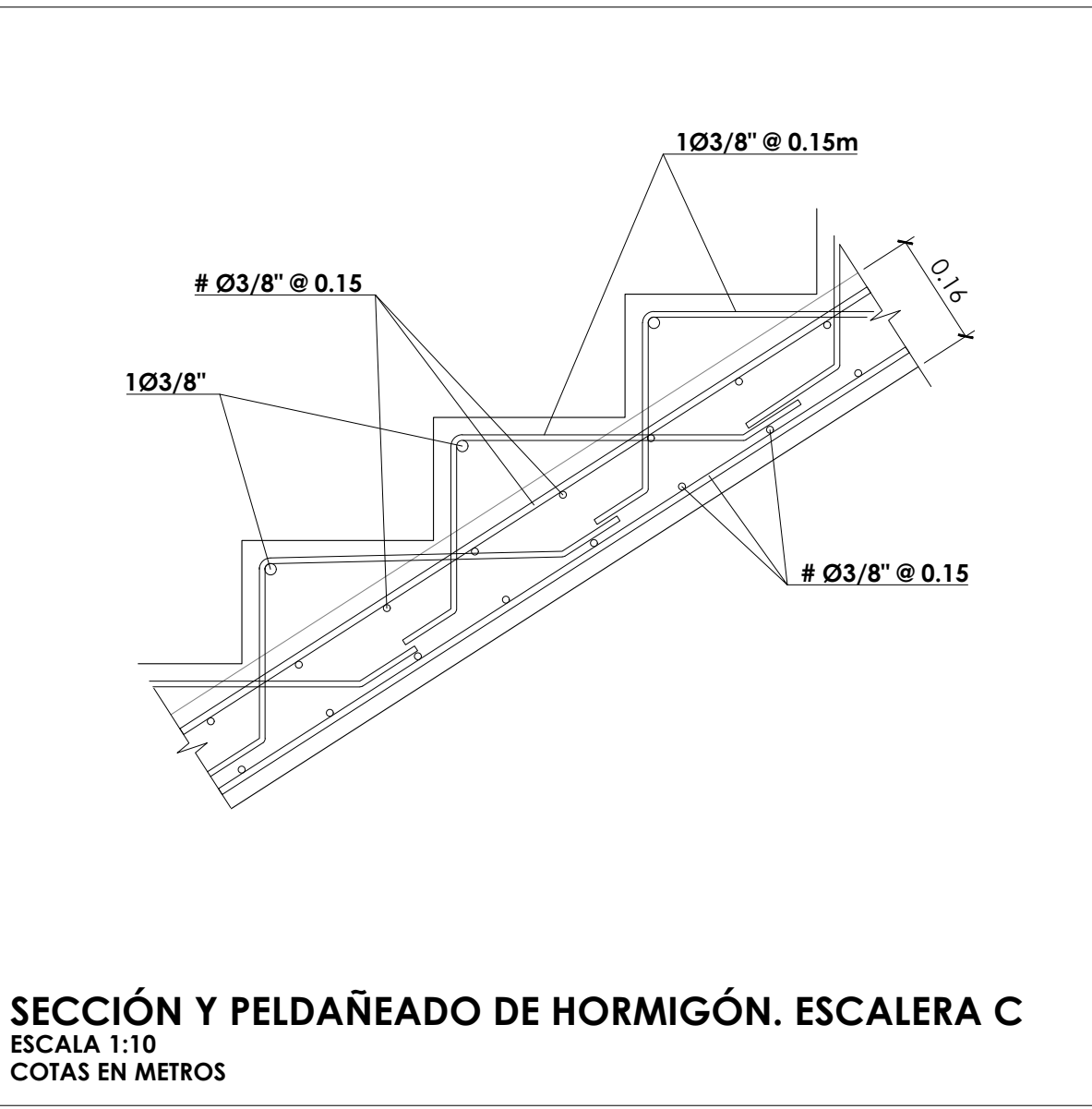
ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____

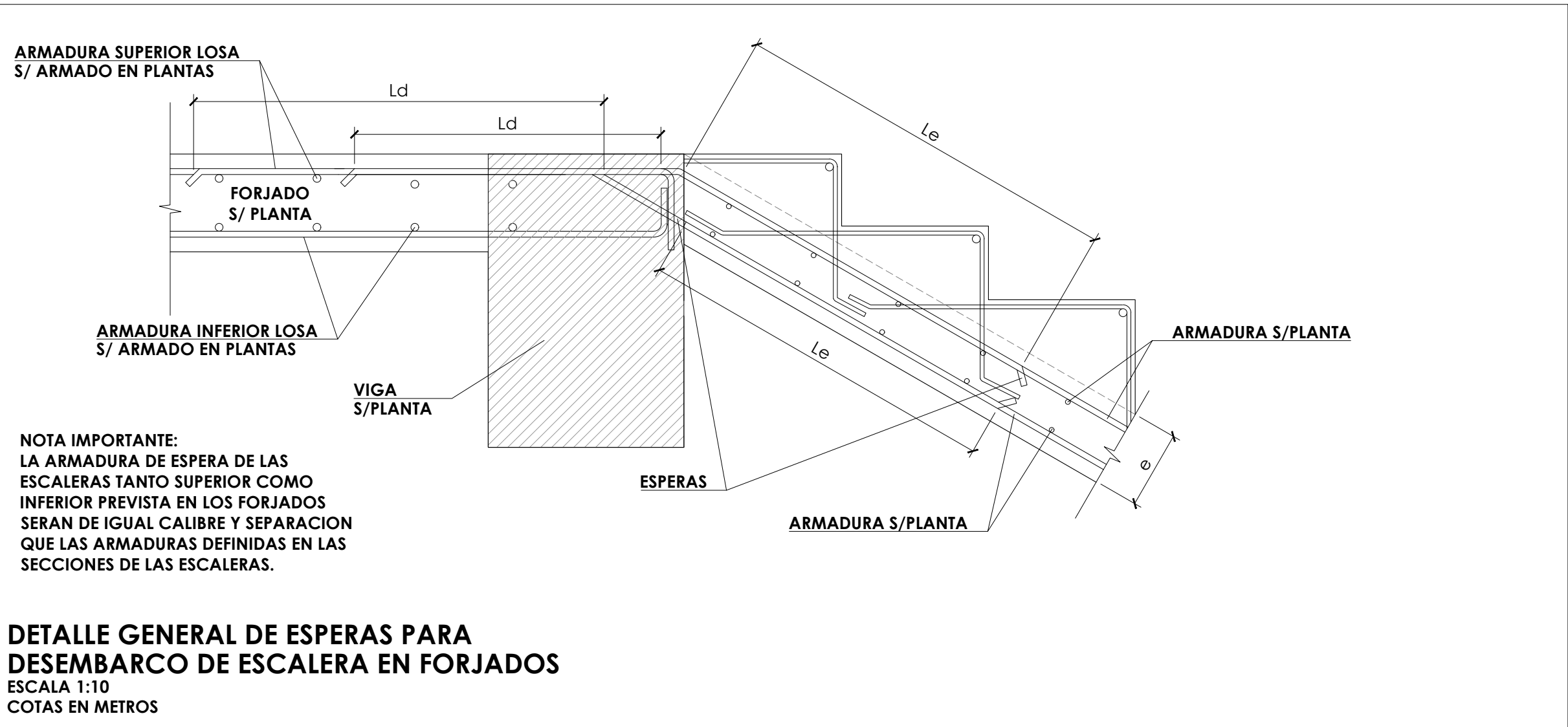
Santana Silvestre & Asoc., S.R.L. INGENIEROS	
GESEDA - TOPOGRAFIA - CARTOGRAFIA - FOTOGRAFIA Cecilio Santana & Asociados, S.R.L. Lugar de Venta No.33 mts. Calle A. Sanchez PLAZA INTERCARRIO Cm. RDC - Tel: 361-484855 Fax: 361-484855 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com	
PROYECTO:	HOTEL LAS MERCEDES
PROPIETARIO:	MECEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.
PROPIETARIO:	_____
ARQUITECTO:	_____
HOJA No.:	_____



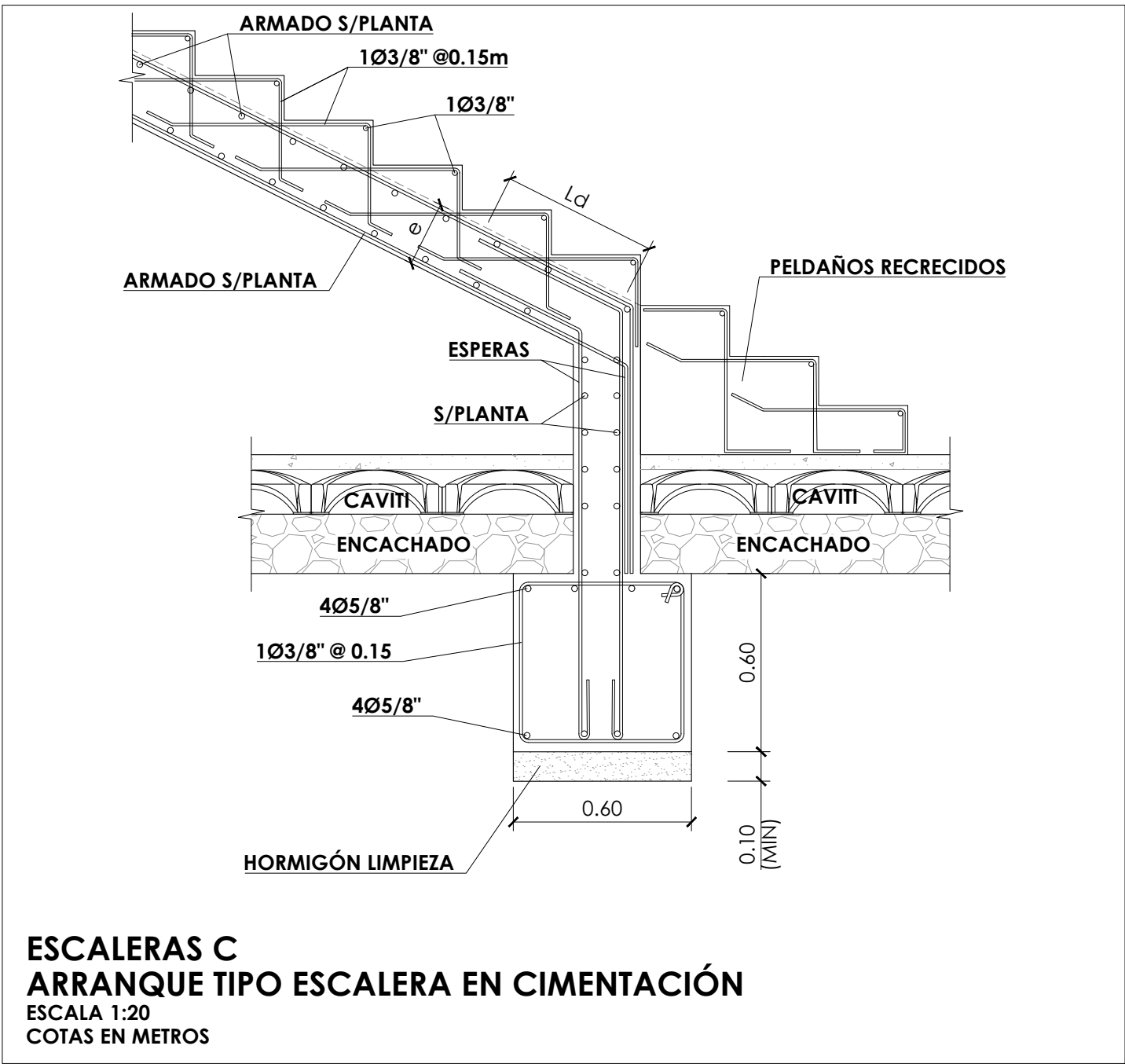
ESCALERA C PLANTA REPLANTEO
ESCALA 1:40
COTAS EN METROS



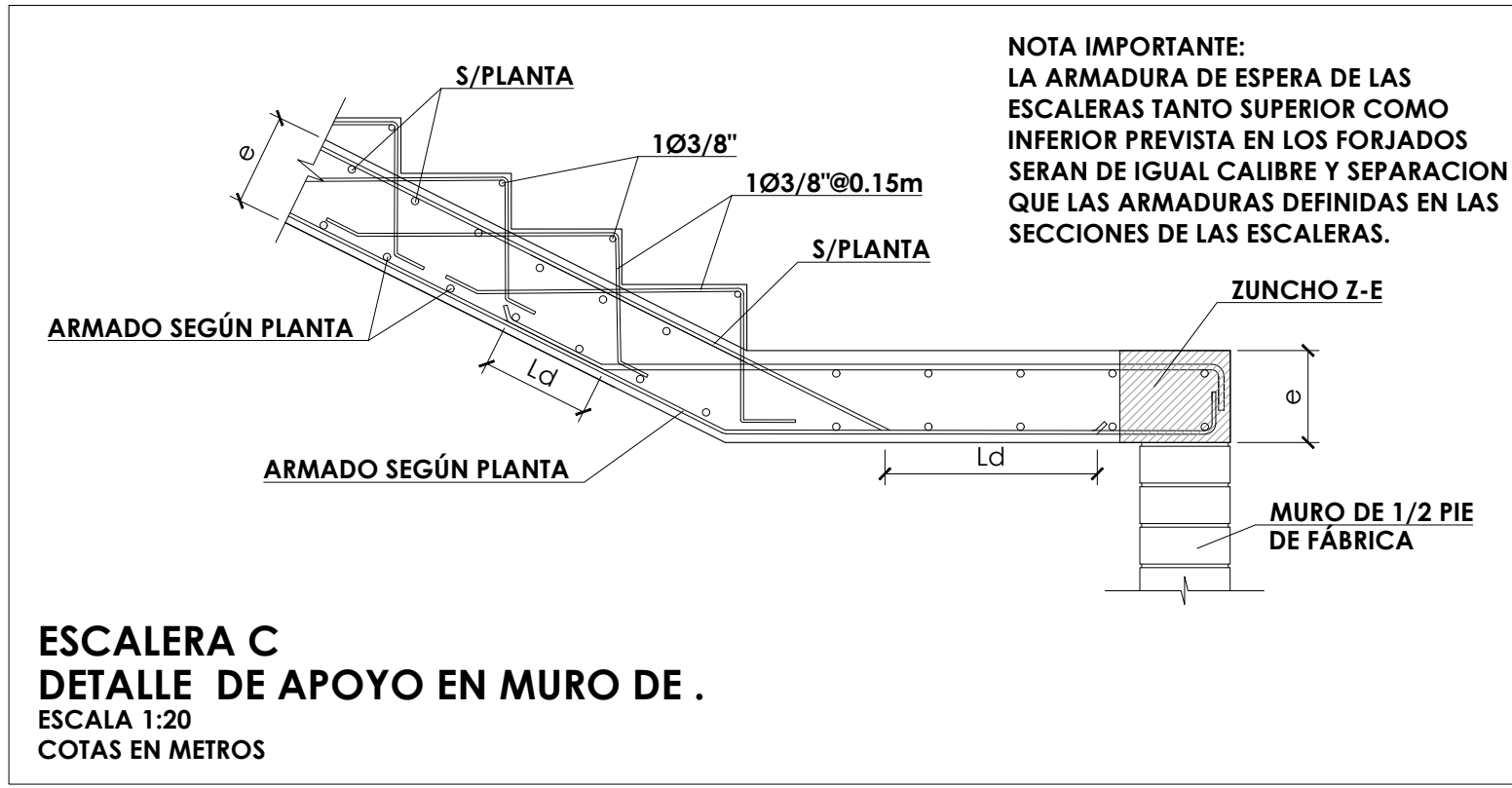
SECCIÓN Y PELDAÑADO DE HORMIGÓN. ESCALERA C
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS



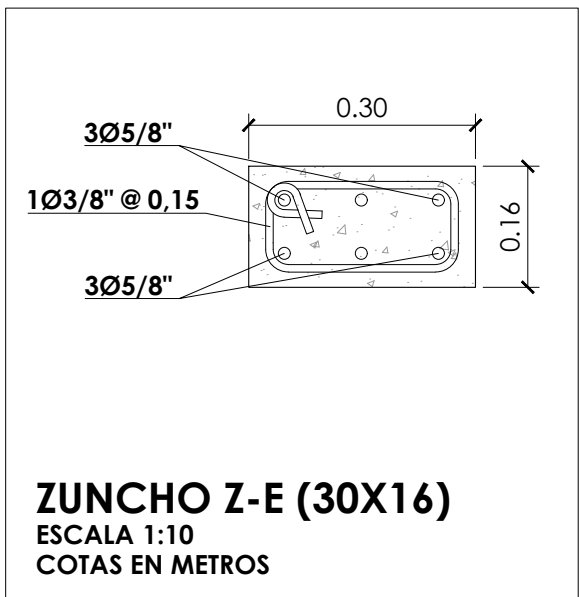
DETALLE GENERAL DE ESPERAS PARA
DESEMBARCO DE ESCALERA EN FORJADOS
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS



ESCALERAS C
ARRANQUE TIPO ESCALERA EN CIMENTACIÓN
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS

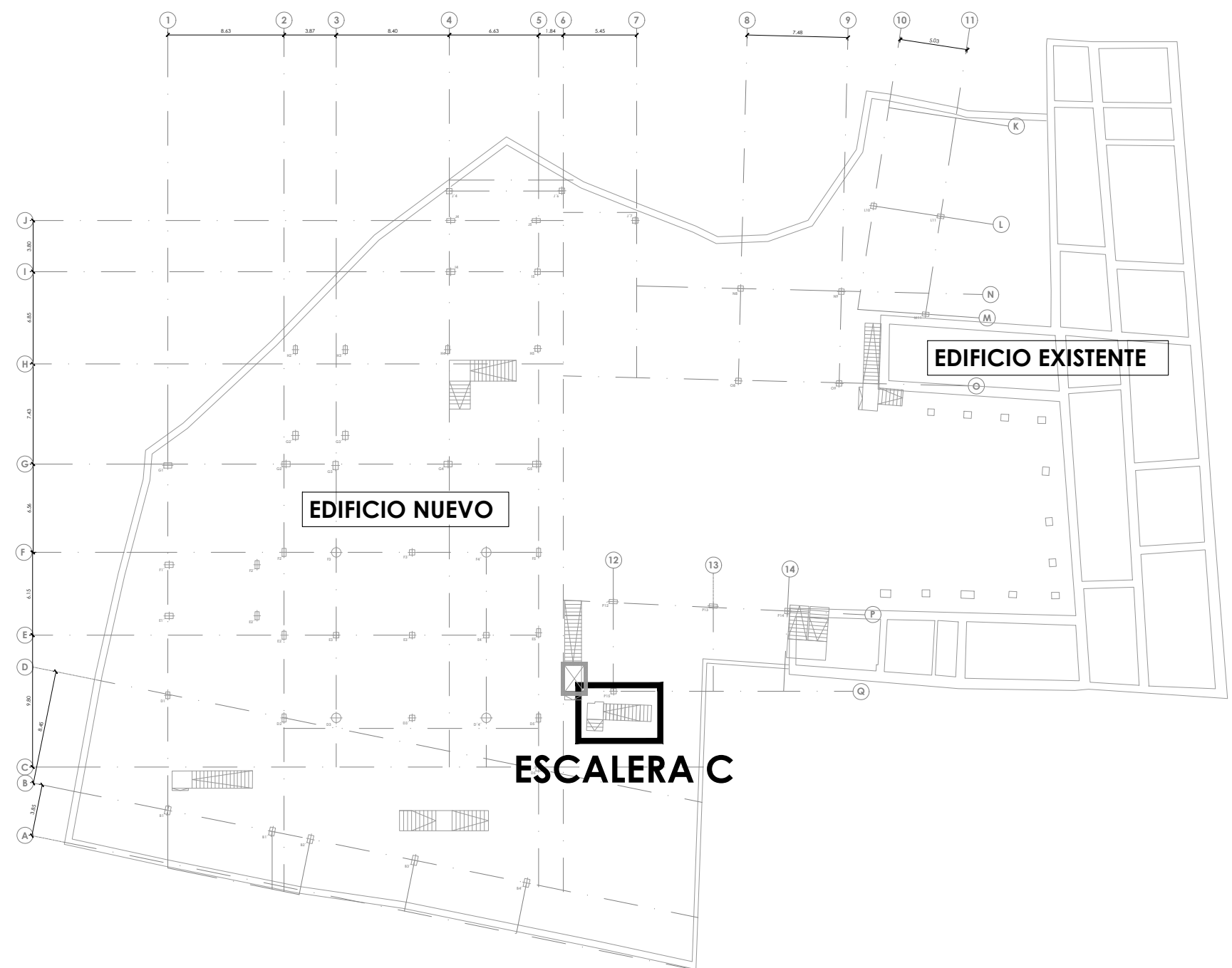


ESCALERA C
DETALLE DE APOYO EN MURO DE .
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS



ZUNCHO Z-E (30X16)
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS

CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm ²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm ²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm ²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm ²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm ²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



PLANTA LOCALIZACIÓN DE ESCALERAS

CUADRO DE CARGAS		ESC-C
CANTO LOSA	=	16 cm.
PESO PROPIO MATERIALES: CONCRETO ARMADO	=	2.40 ton/m ³
CARGA PERMANENTE (MUERTA)	=	250 Kg/m ²
CARGA VIVA	=	300 Kg



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-6 ESCALERAS Y RAMPAS
PLANTA Y SECCIONES (III)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00
ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____

Santana Silvestre & Asoc., S.R.L.
INGENIEROS

GESEDA: TOPOGRAFÍA, CARTOGRAFÍA, FOTOGRAMETRÍA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lugar de Nacimiento: Santo Domingo, República Dominicana
Calle: N/A - Tel: 304-4848551 Fax: 304-4848552 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com

PROYECTO: **HOTEL LAS MERCEDES**

PROPIETARIO: **MEEVE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.**

PROPIETARIO: _____

ARQUITECTO: _____

HOJA No. _____

IBEROSTAR SANTO DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-6 ESCALERAS Y RAMPAS
PLANTA Y SECCIONES (IV)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia:4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

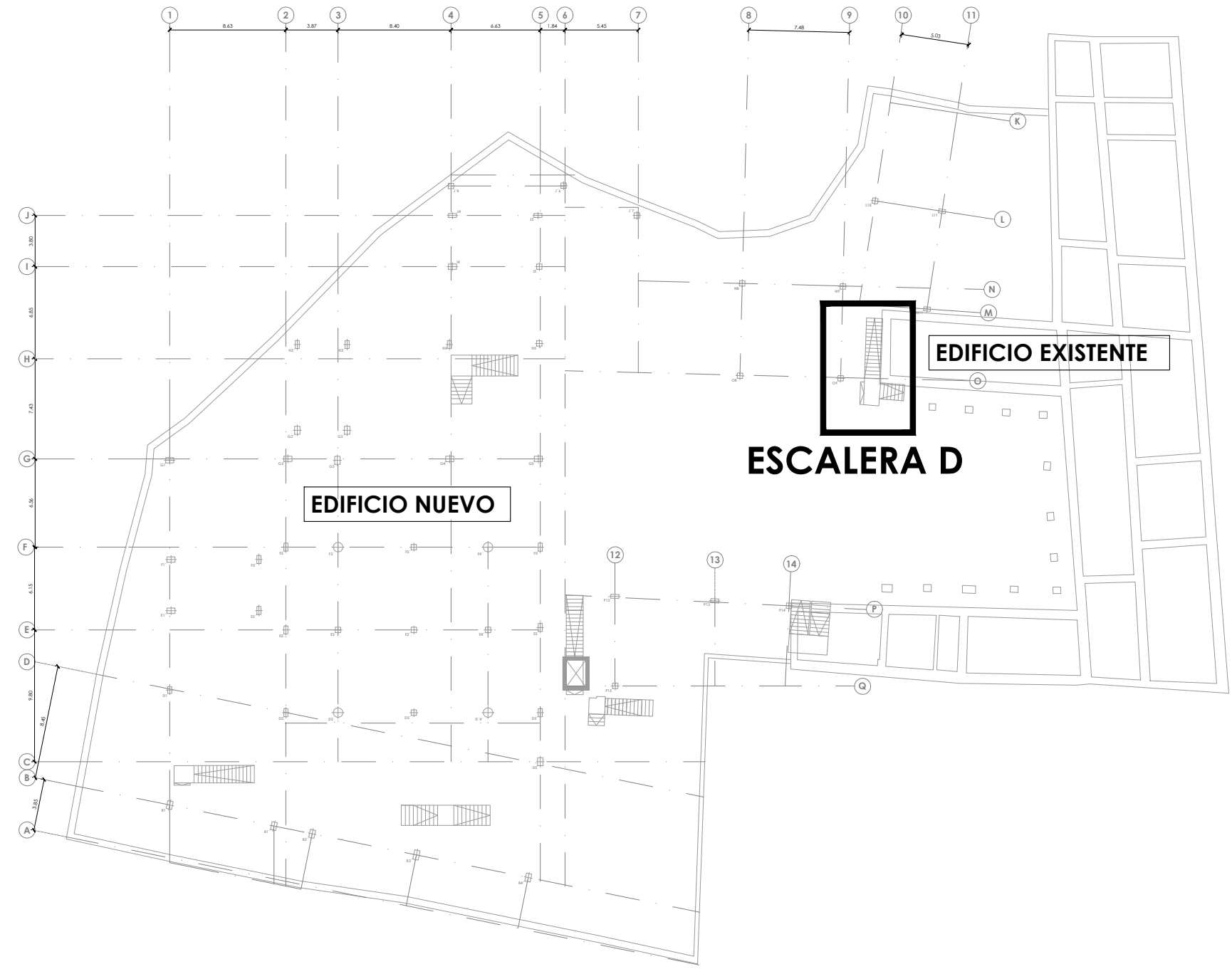
CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

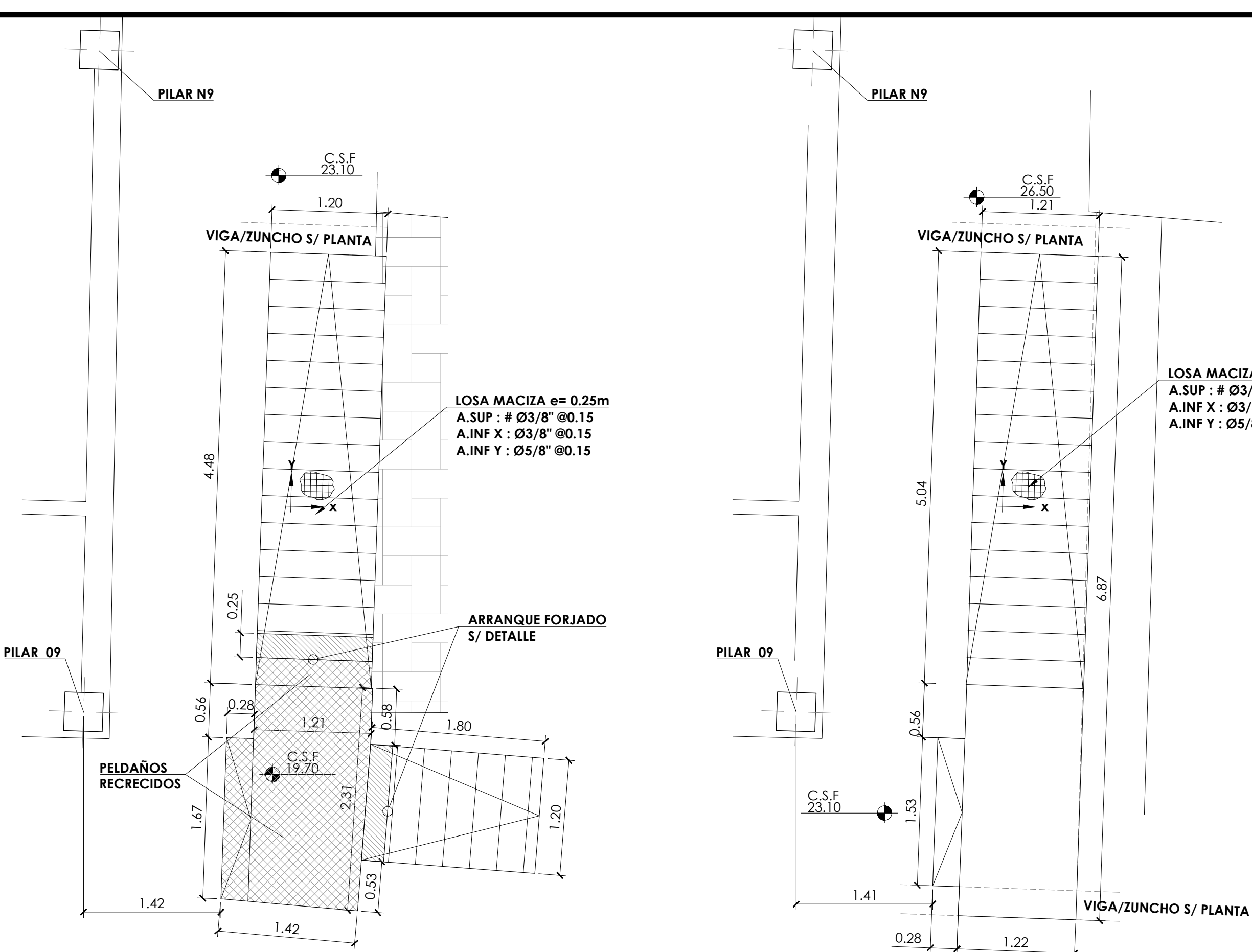
LICENCIA NO.:
No: _____

CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		

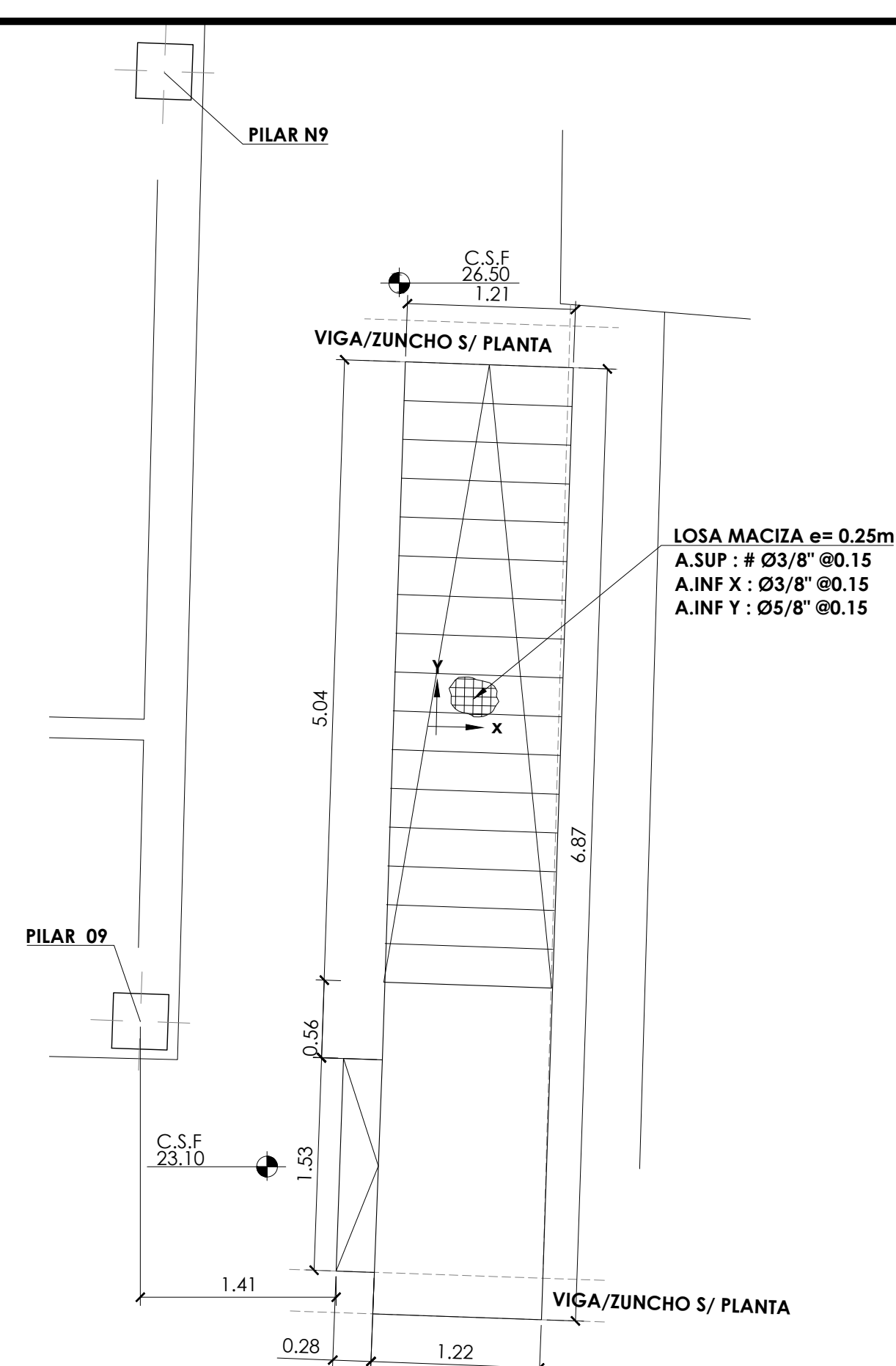
CUADRO DE CARGAS		ESC-D
CANTO LOSA	=	25 cm.
PESO PROPIO MATERIALES:CONCRETO ARMADO	=	2.40 ton/m³
CARGA PERMANENTE (MUERTA)	=	250 Kg/m²
CARGA VIVA	=	300 Kg



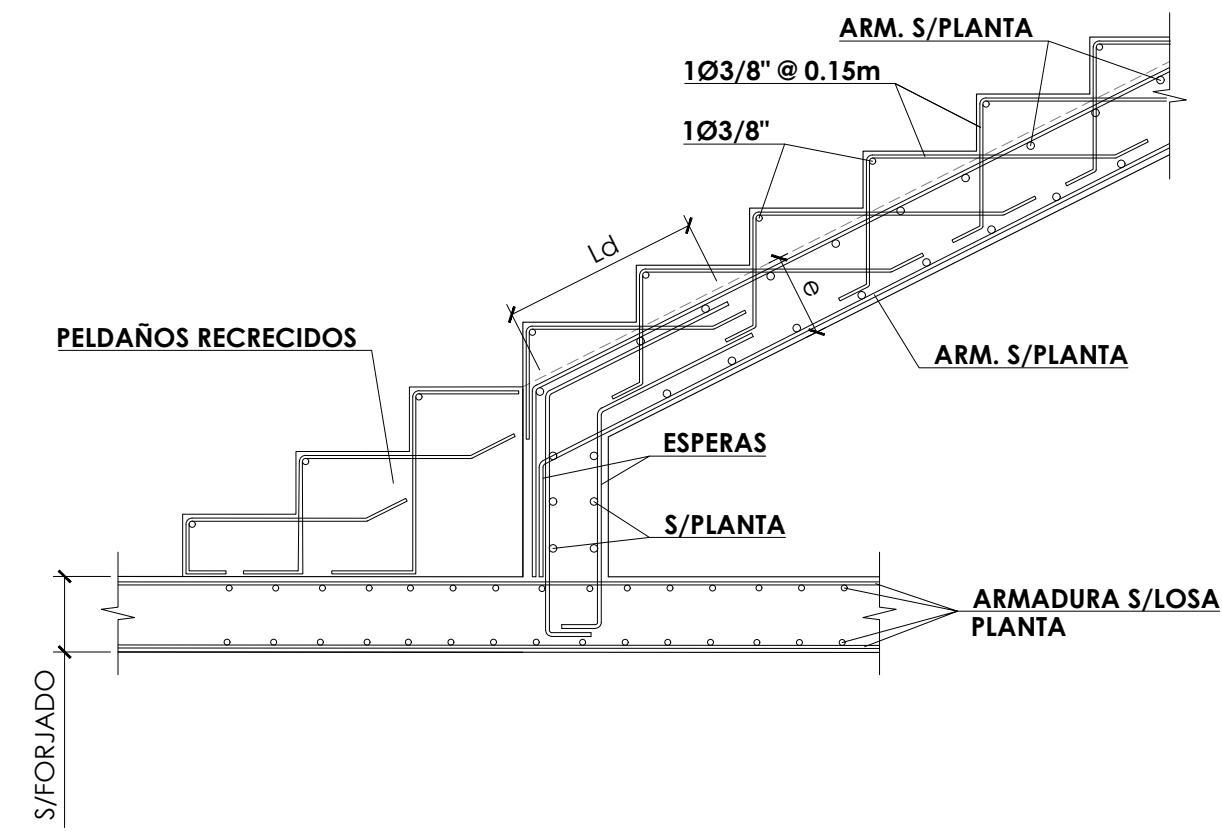
PLANTA LOCALIZACIÓN DE ESCALERAS



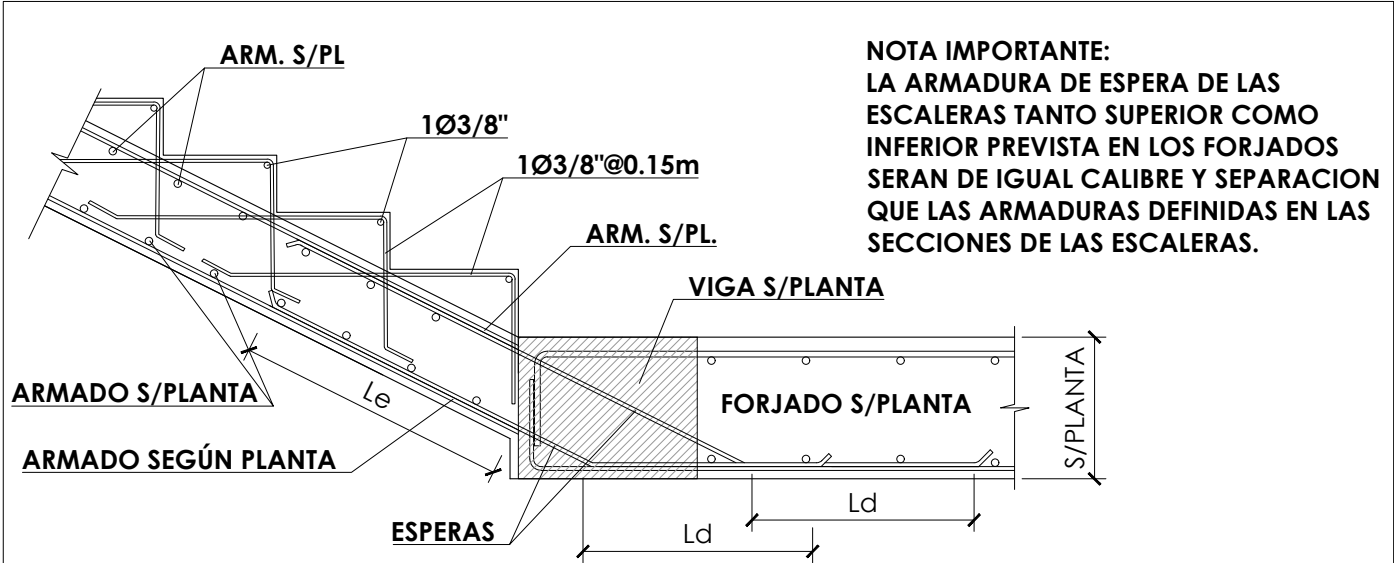
ESCALERA D PLANTA REPLANTEO 19.70 - 23.10
ESCALA 1:40
COTAS EN METROS



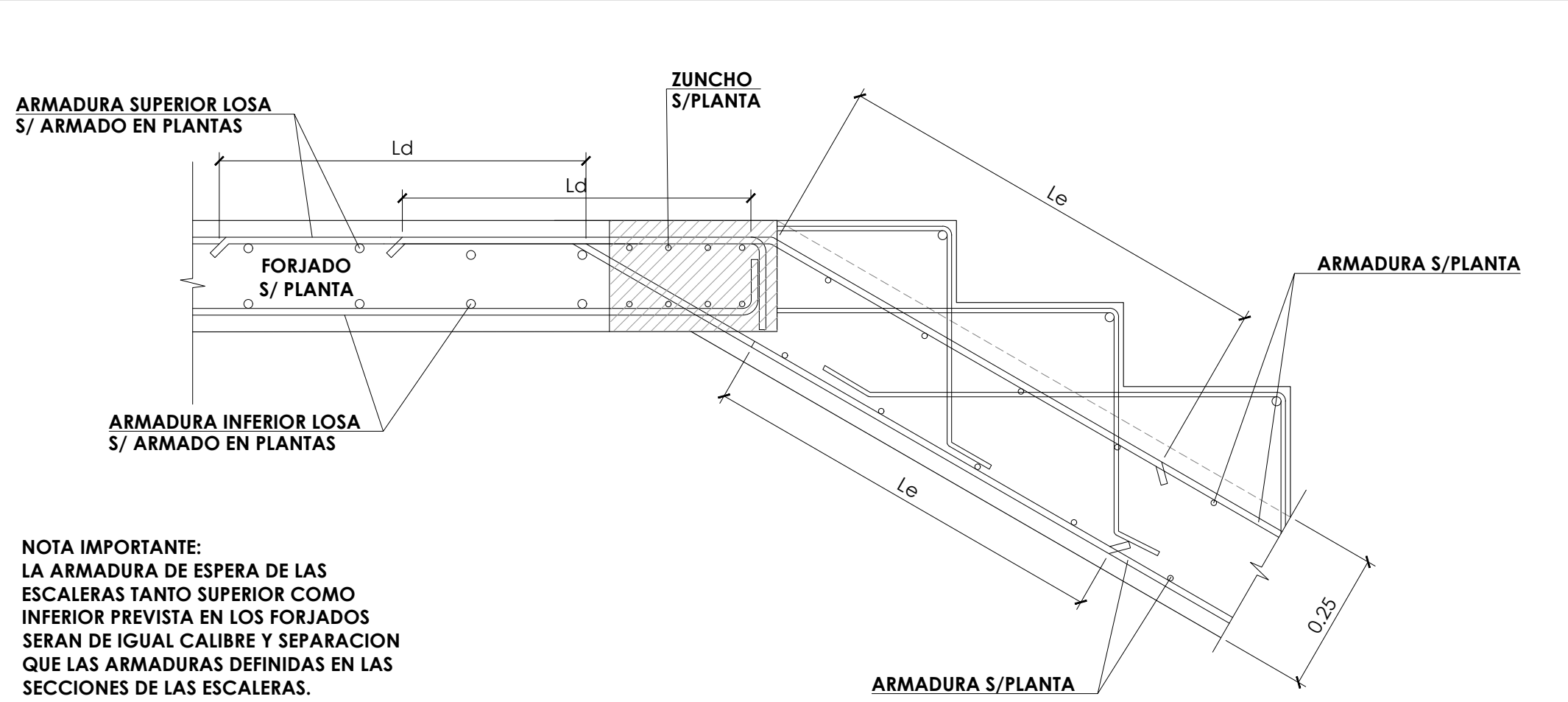
ESCALERA D PLANTA REPLANTEO 23.10 - 26.50
ESCALA 1:40
COTAS EN METROS



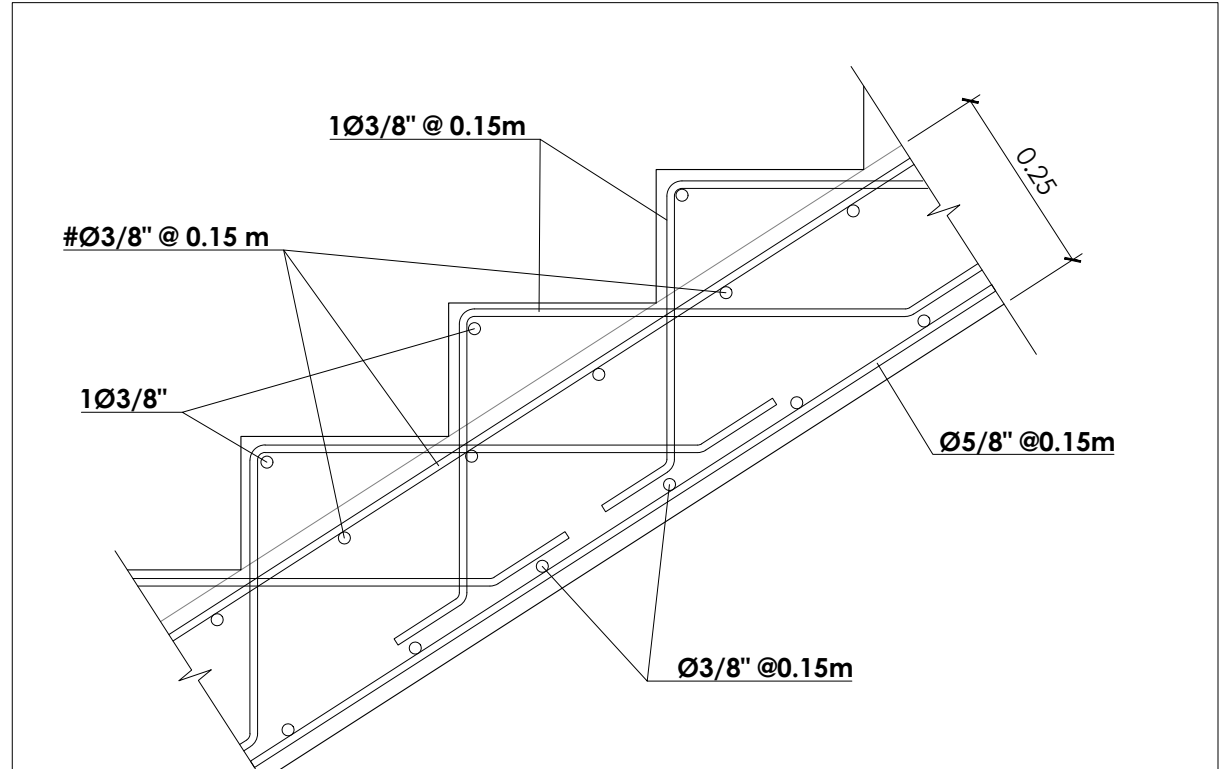
ESCALERA D (SOLAMENTE EN NIVEL +19.70)
ARRANQUE TIPO ESCALERA EN FORJADO
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS



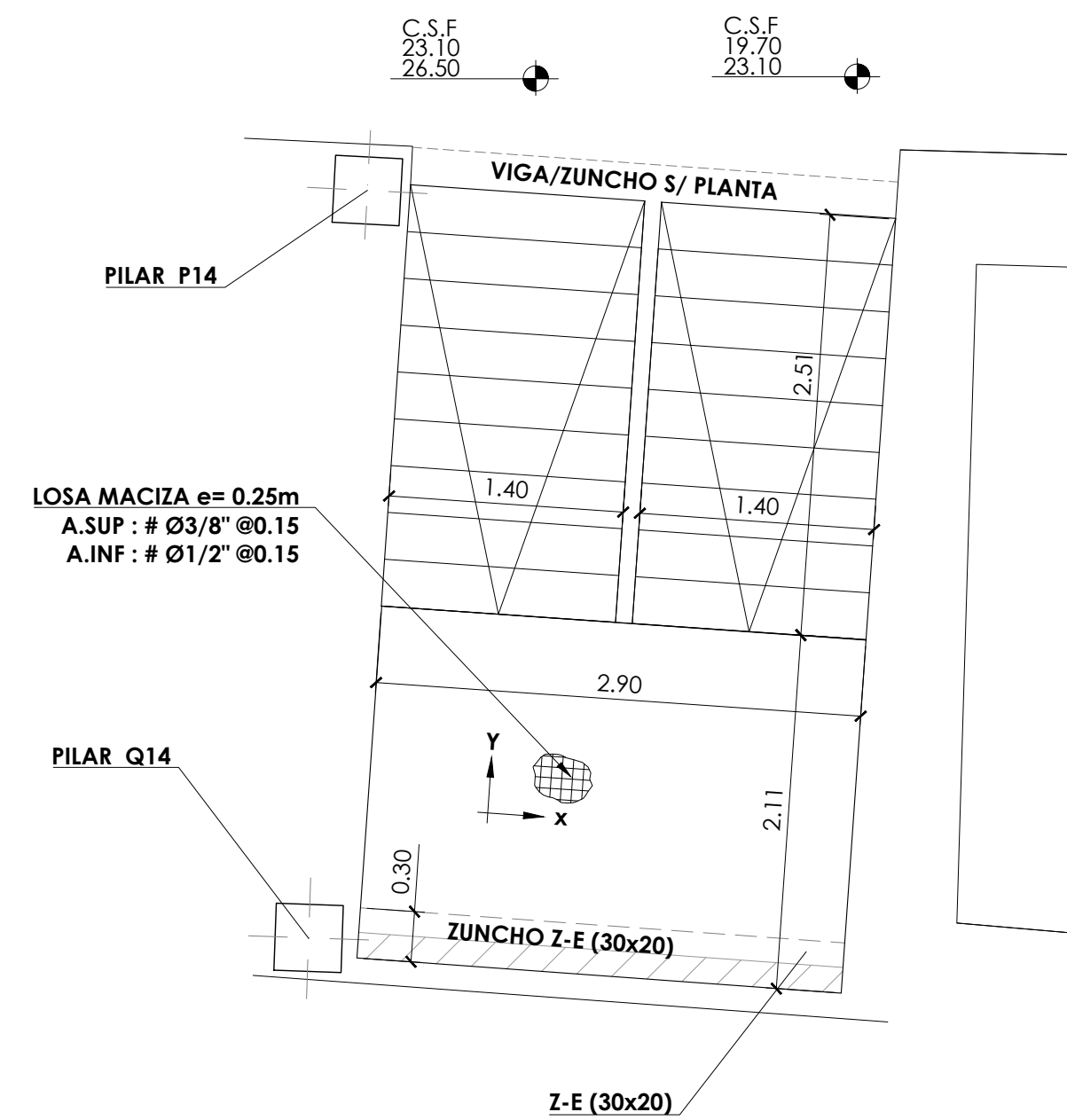
ESCALERAS D (A PARTIR DE +23.10).
ARRANQUE DE FORJADO
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS



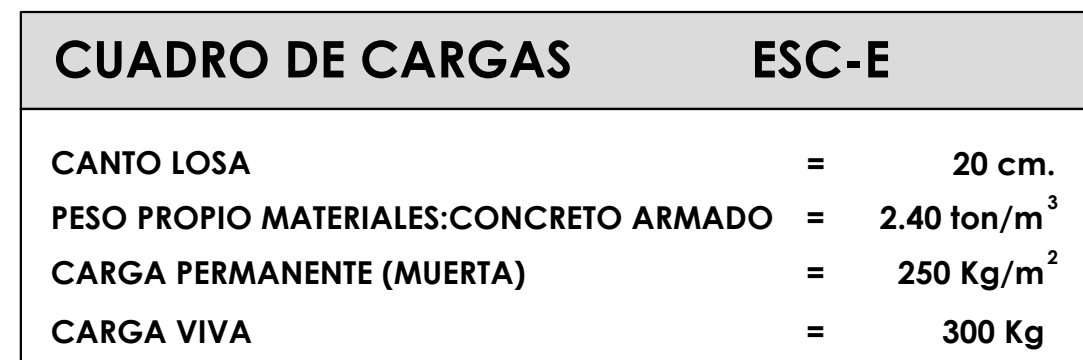
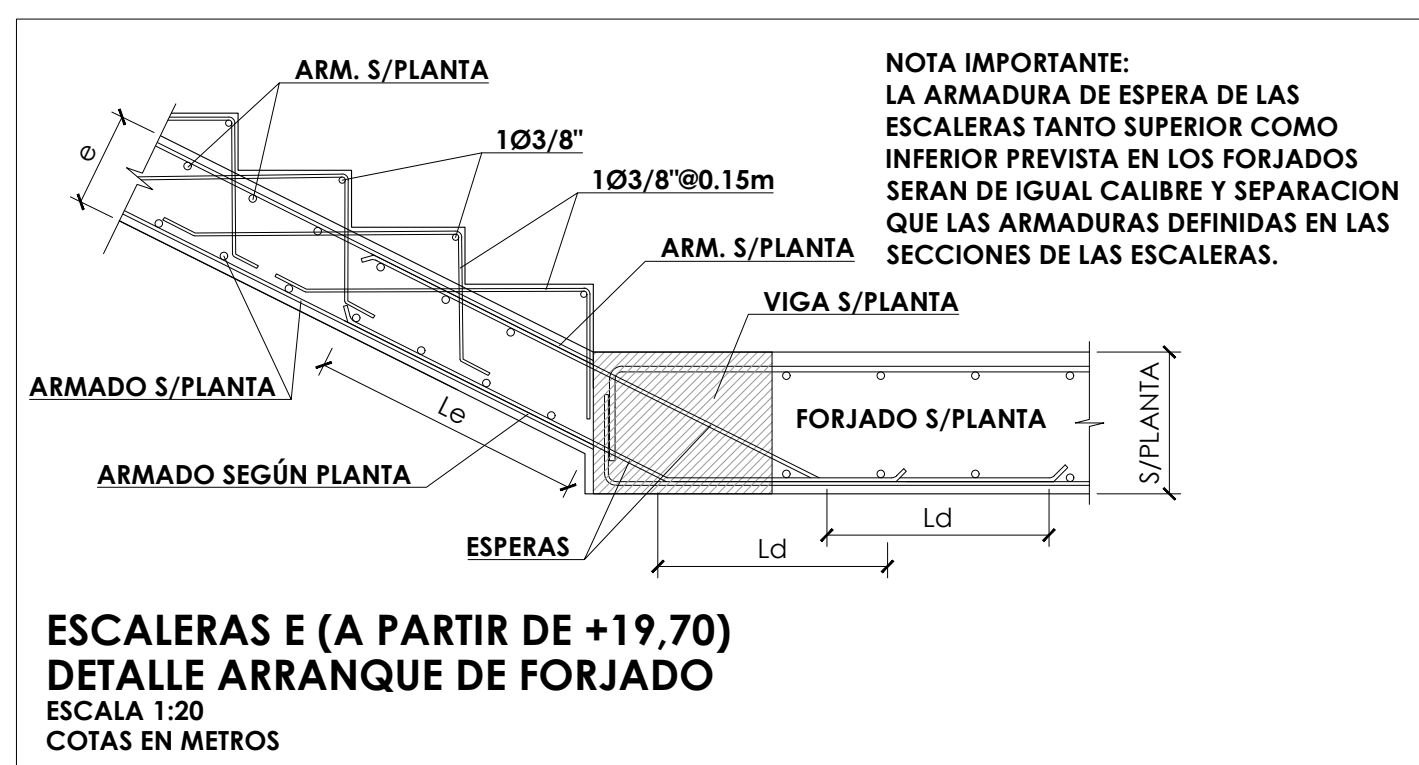
DETALLE GENERAL DE ESPERAS PARA
DESEMBARCO DE ESCALERA EN FORJADOS
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS



SECCIÓN Y PELDAÑEADO DE HORMIGÓN
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS



ESCALERA E PLANTA REPLANTEO. TRAMOS 19.70 - 23.10/23.10 - 26.50
ESCALA 1:40
COTAS EN METROS



ESCALERAS E (A PARTIR DE +19,70)
DETALLE ARRANQUE DE FORJADO
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS

Technical drawing of a staircase showing side and cross-section views with reinforcement details.

Side View Labels:

- ARMADO S/PLANTA
- 1Ø3/8" @ 0.15m
- 1Ø3/8"
- LC
- PELDAÑOS RECRECIDOS

Cross-section View Labels:

- ESPERAS
- S/PLANTA
- CAVITI
- ENCACHADO
- 4Ø5/8"
- 1Ø3/8" @ 0.15
- 4Ø5/8"
- HORMIGÓN LIMPIEZA
- 0.60
- 0.10 (MIN)

TÍTULO DE HOJA:

**E-6 ESCALERAS Y RAMPAS
PLANTA Y SECCIONES (V)**

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 2024
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723

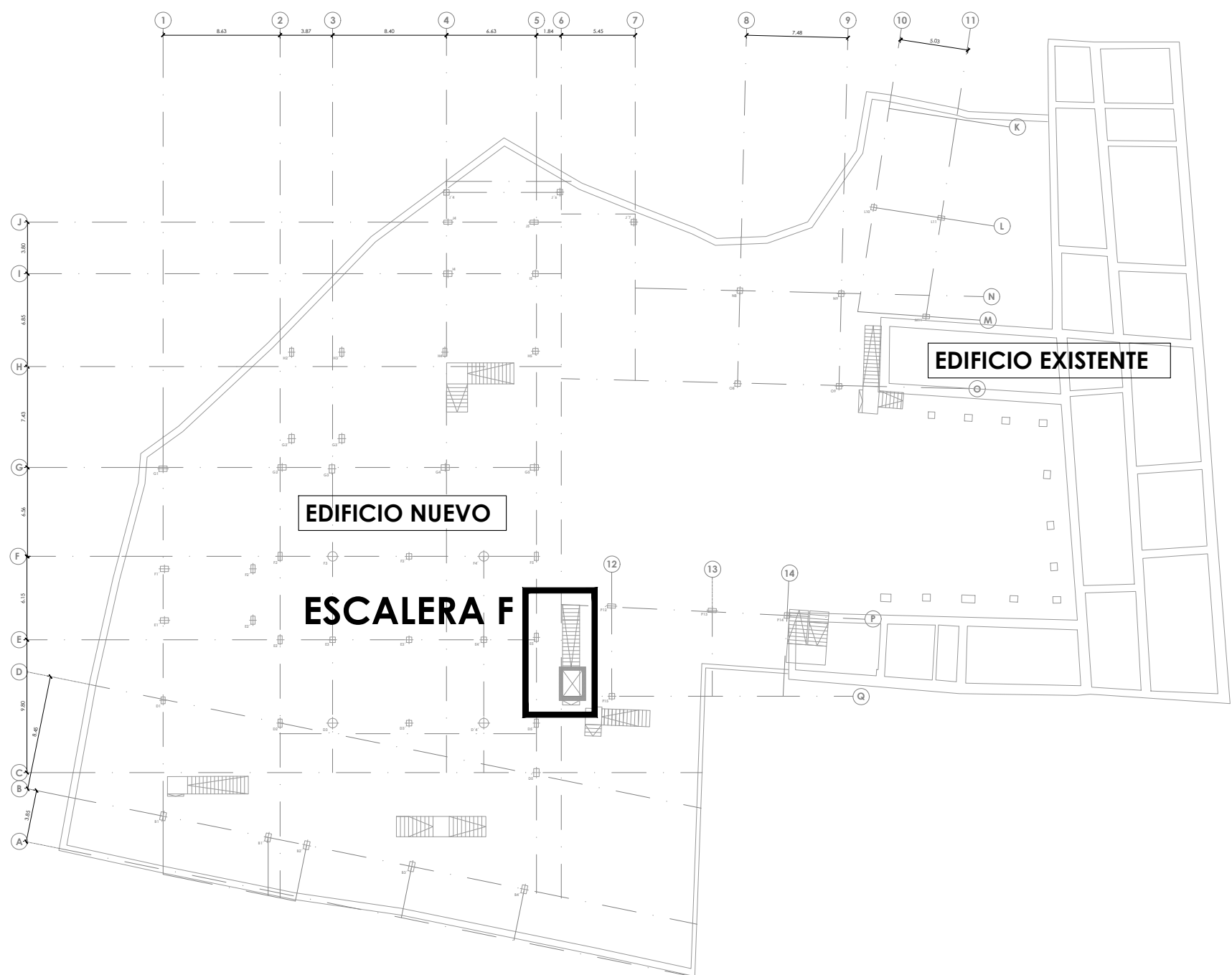
CLAVE DE ARCHIVO: IBZC-HILM-EST00	ABRIL 2021
--------------------------------------	---------------

LICENCIA NO.:

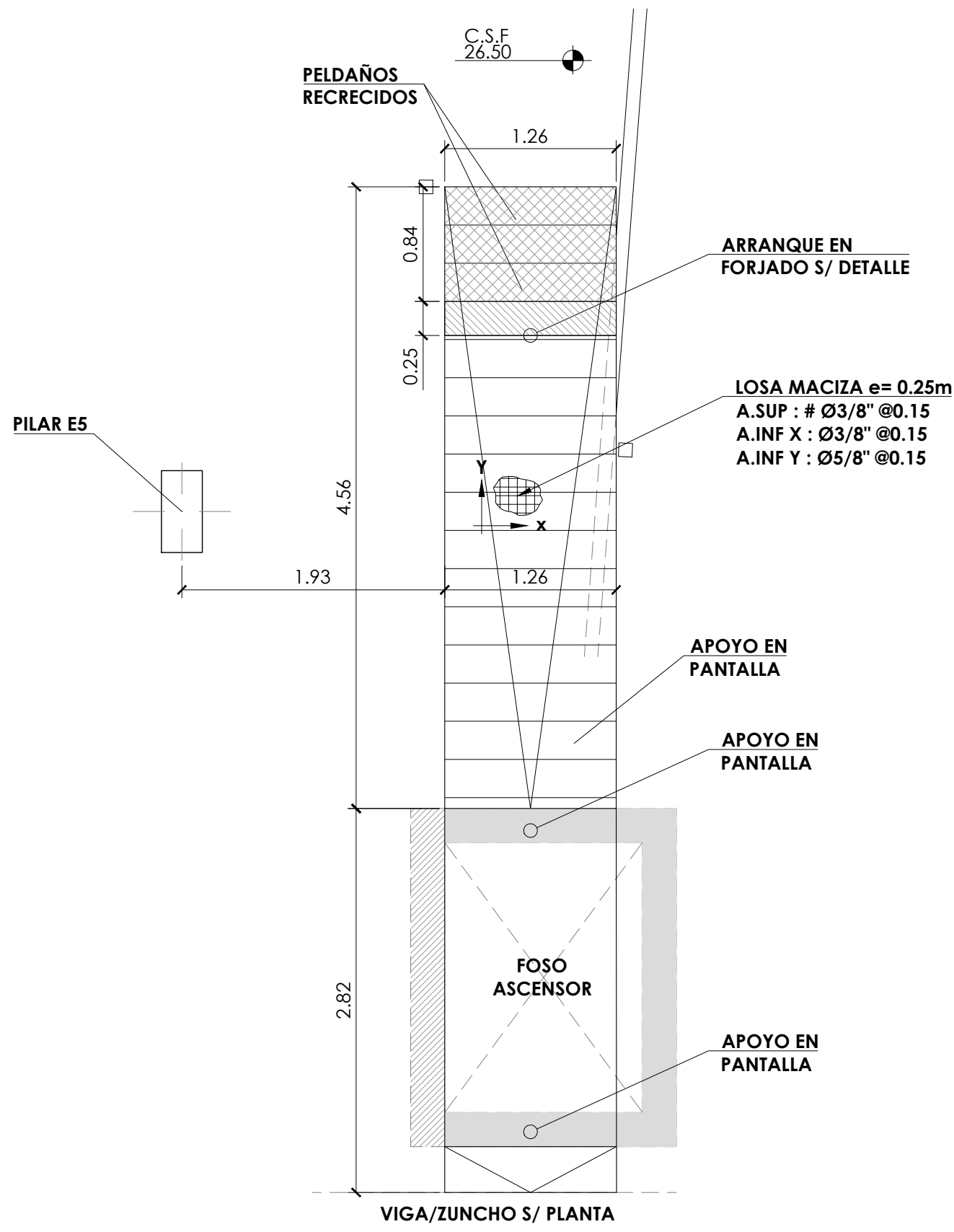
No: _____

CUADRO MATERIALES			
MATERIALES			
- HORMIGÓN		f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS		350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS		350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS		420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES		350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO		fyk	
TODA ESTRUCTURA		GRADO 60	420 N/mm²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm			

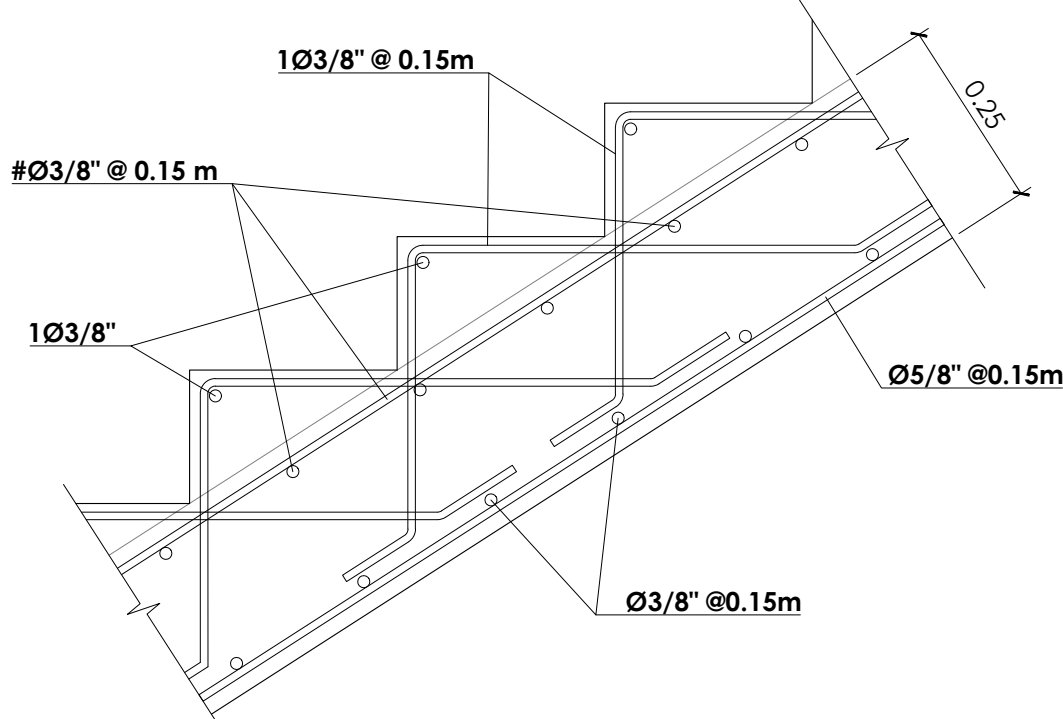
CUADRO DE CARGAS		ESC-F
CANTO LOSA	=	25 cm.
PESO PROPIO MATERIALES:CONCRETO ARMADO	=	2.40 ton/m³
CARGA PERMANENTE (MUERTA)	=	250 Kg/m²
CARGA VIVA	=	300 Kg



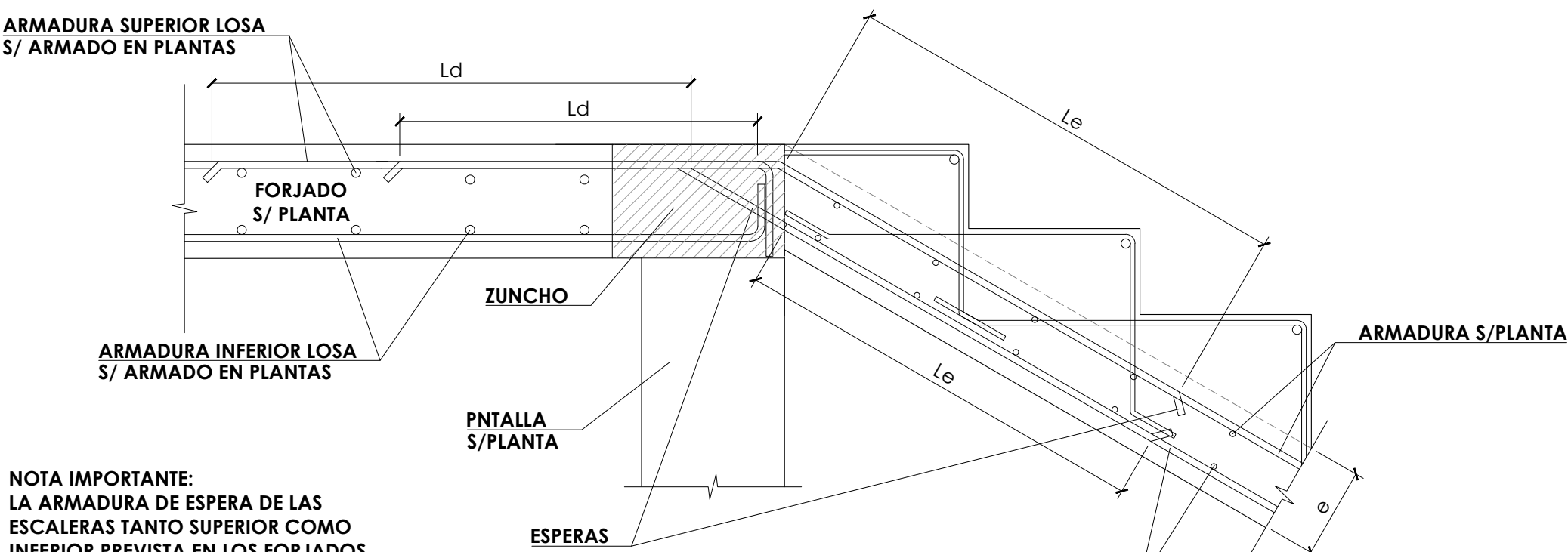
PLANTA LOCALIZACIÓN DE ESCALERAS



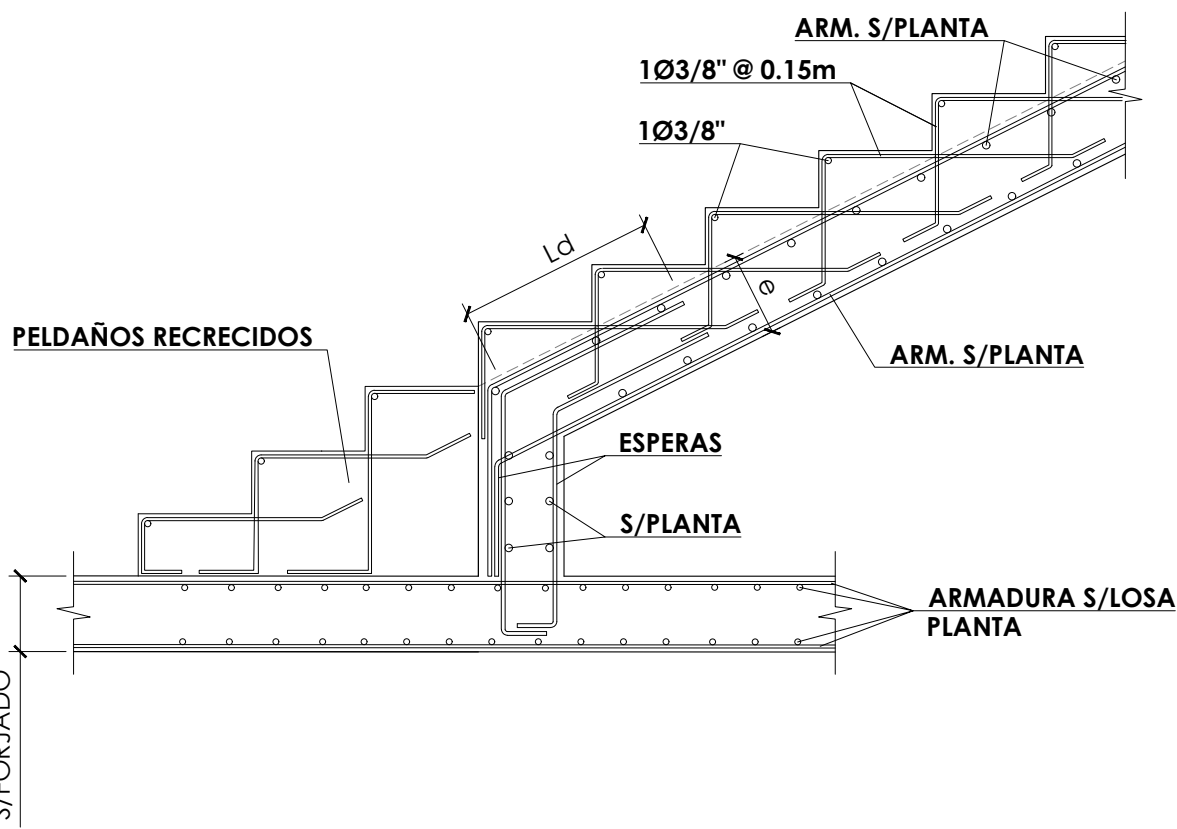
ESCALERA F PLANTA REPLANTEO 26.50 - 29.90
ESCALA 1:40
COTAS EN METROS



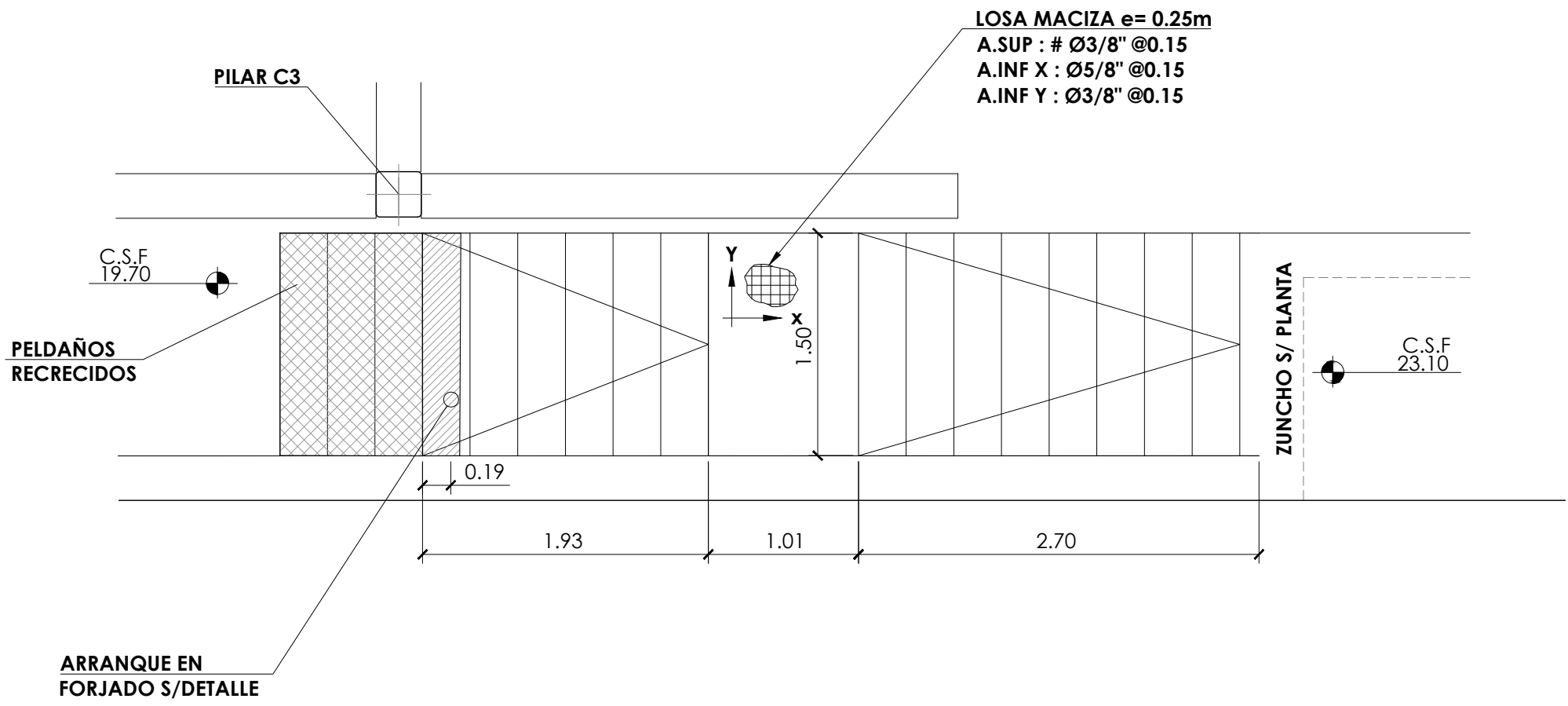
SECCIÓN Y PELDAÑEADO DE HORMIGÓN
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS



DETALLE GENERAL DE ESPERAS PARA
DESEMBARCO DE ESCALERA EN FORJADOS
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS



ESCALERA F
ARRANQUE TIPO ESCALERA EN FORJADO
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS

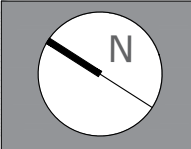


ESCALERA G PLANTA REPLANTEO 19.70 - 23.10
ESCALA 1:40
COTAS EN METROS

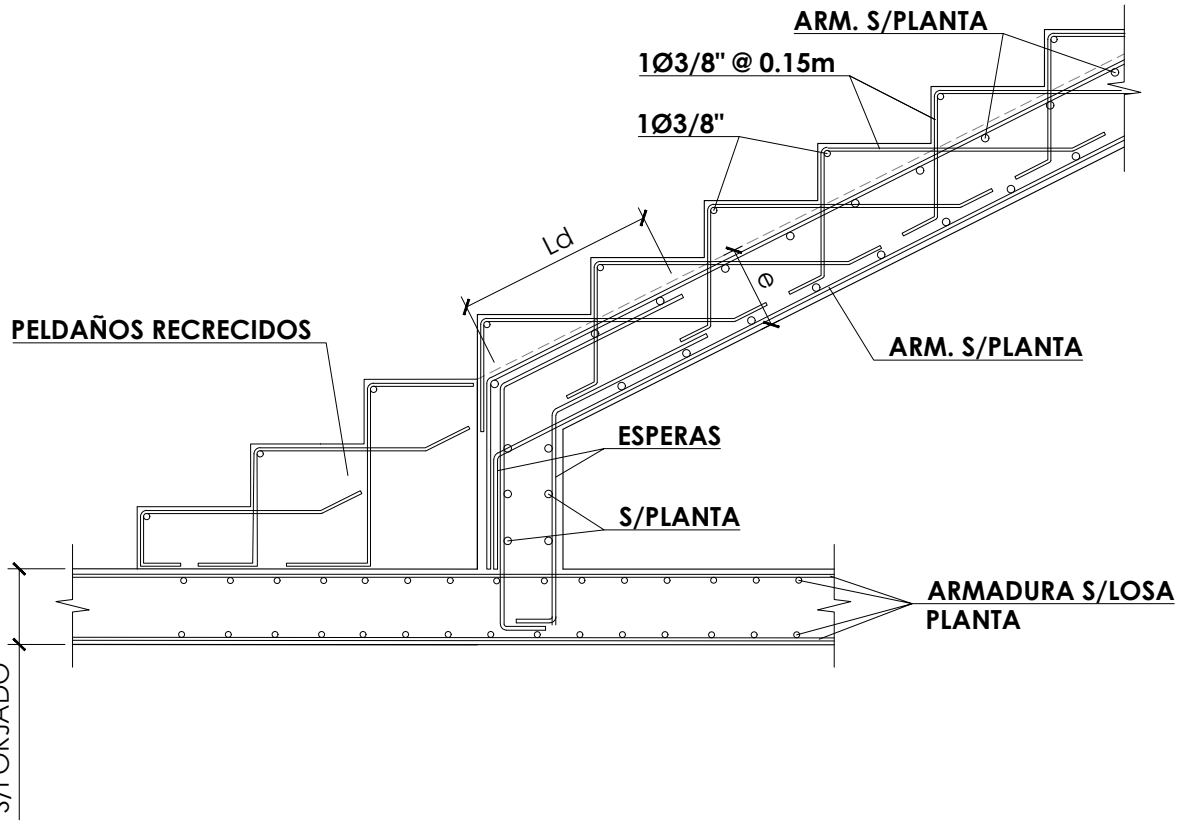
CUADRO MATERIALES		
MATERIALES		
- HORMIGÓN	f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS	350 kg/cm ²	
VIGAS Y LOSAS	350 kg/cm ²	
PILARES Y MUROS	420 kg/cm ²	
CONTENCIONES PERIMETRALES	350 kg/cm ²	
- ACERO PASIVO REFUERZO	fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 40	420 N/mm ²
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm		



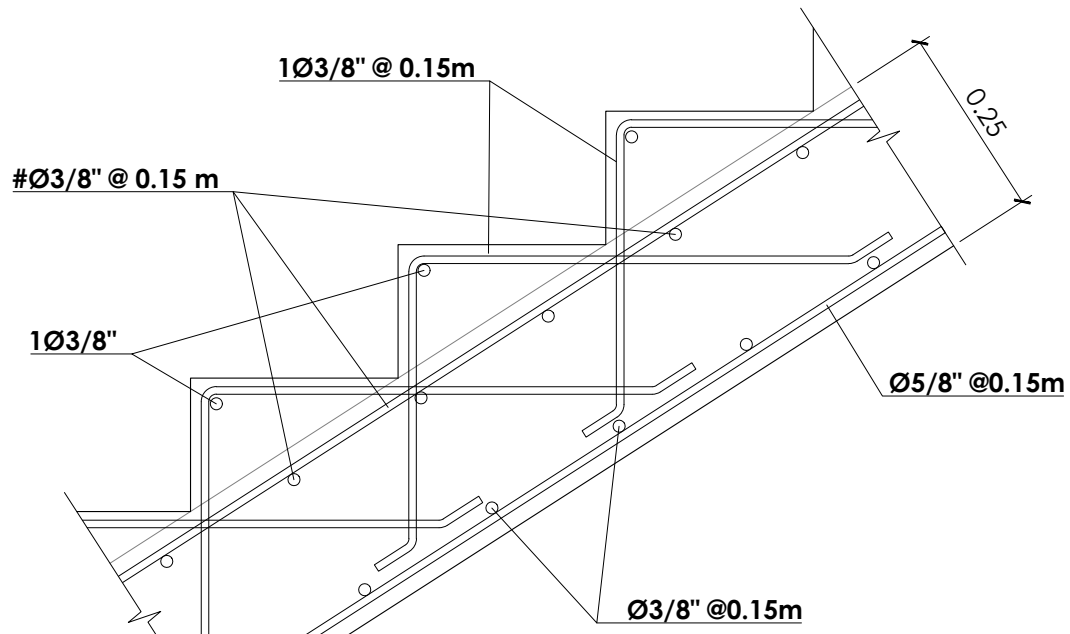
PLANOS
ESTRUTURALES



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO



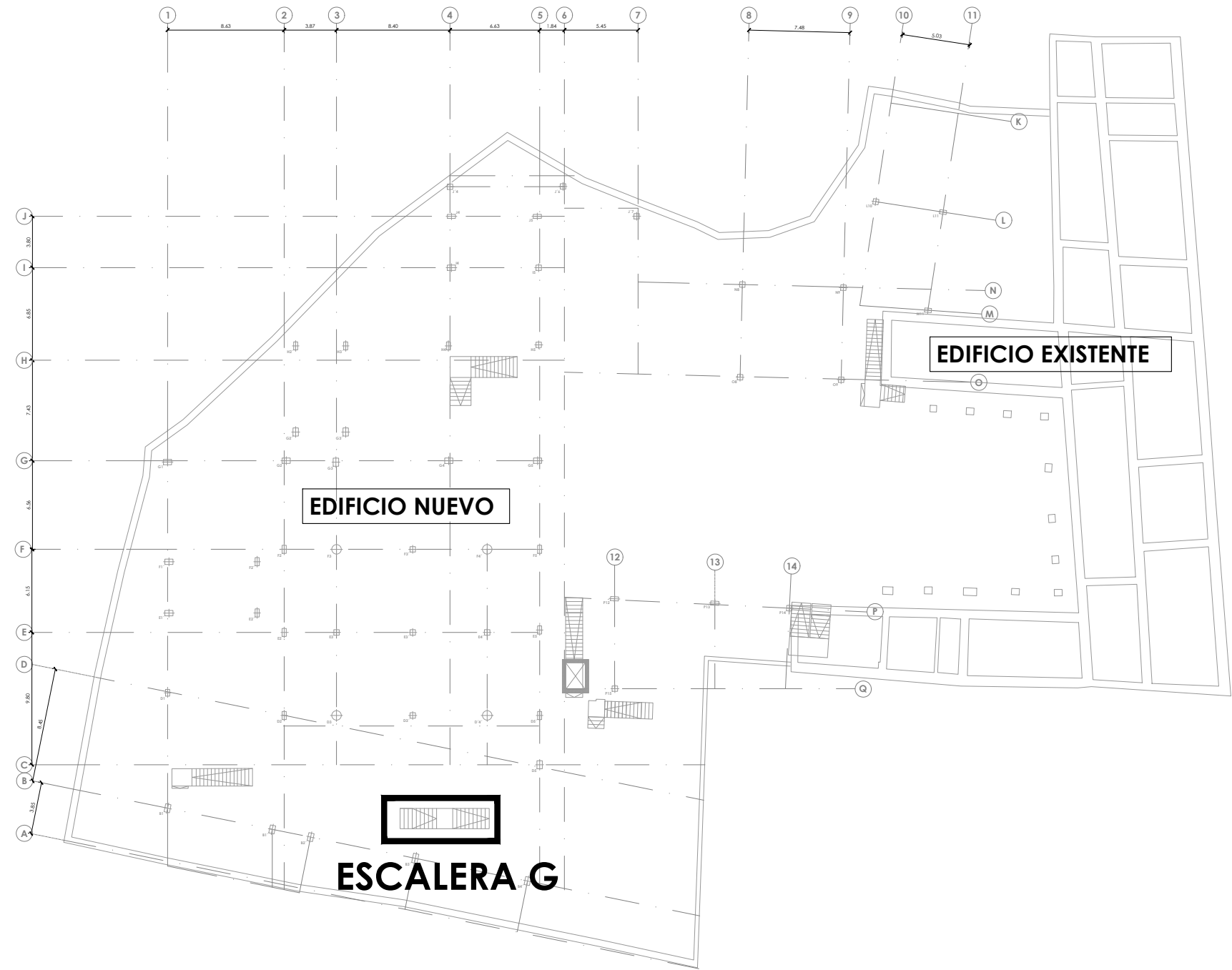
ESCALERA G
ARRANQUE TIPO ESCALERA EN FORJADO
ESCALA 1:20
COTAS EN METROS



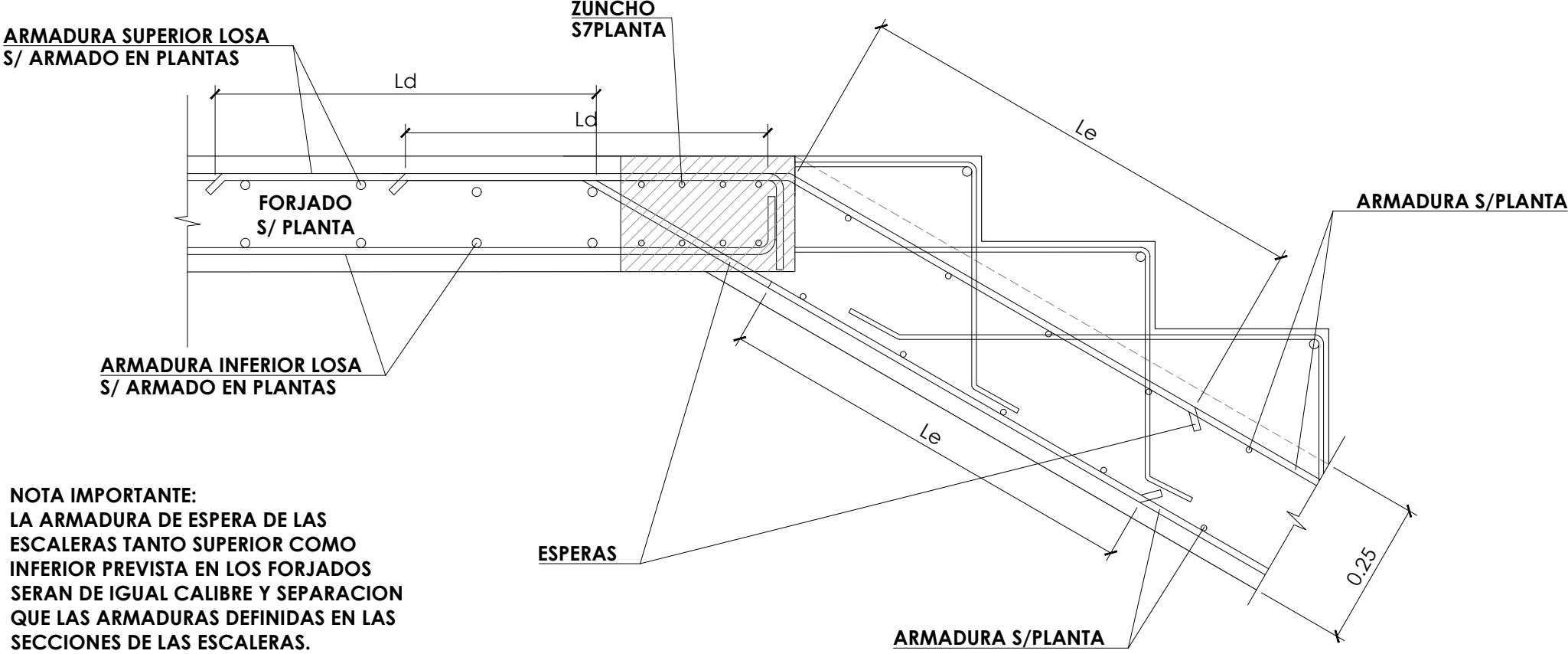
SECCIÓN Y PELDAÑEADO DE HORMIGÓN
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS

CUADRO DE CARGAS ESC-G

CANTO LOSA	=	25 cm.
PESO PROPIO MATERIALES:CONCRETO ARMADO	=	2.40 ton/m ³
CARGA PERMANENTE (MUERTA)	=	250 Kg/m ²
CARGA VIVA	=	300 Kg



PLANTA LOCALIZACIÓN DE ESCALERAS



NOTA IMPORTANTE:
LA ARMADURA DE ESPERA DE LAS
ESCALERAS TANTO SUPERIOR COMO
INFERIOR PREVISTA EN LOS FORJADOS
SERÁN DE IGUAL CALIBRE Y SEPARACION
QUE LAS ARMADURAS DEFINIDAS EN LAS
SECCIONES DE LAS ESCALERAS.

DETALLE GENERAL DE ESPERAS PARA
DESEMBARCO DE ESCALERA EN FORJADOS
ESCALA 1:10
COTAS EN METROS

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-6 ESCALERAS Y RAMPAS
PLANTA Y SECCIONES (VII)**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim.
Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:

No: _____

Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
INGENIEROS

GESEDA - TOPOGRAFIA - CARTOGRAFIA - FOTOGRAFIA
Cecilio Santana & Asociados, S.R.L.
Lugar de Yago No.33 mts. Rafael A. Sanchez PLAZA INTERCARRIO
Cm. NACIO - Tel. 361-484955 Fax 361-6100 E-Mail: ceciliasantana@gmail.com

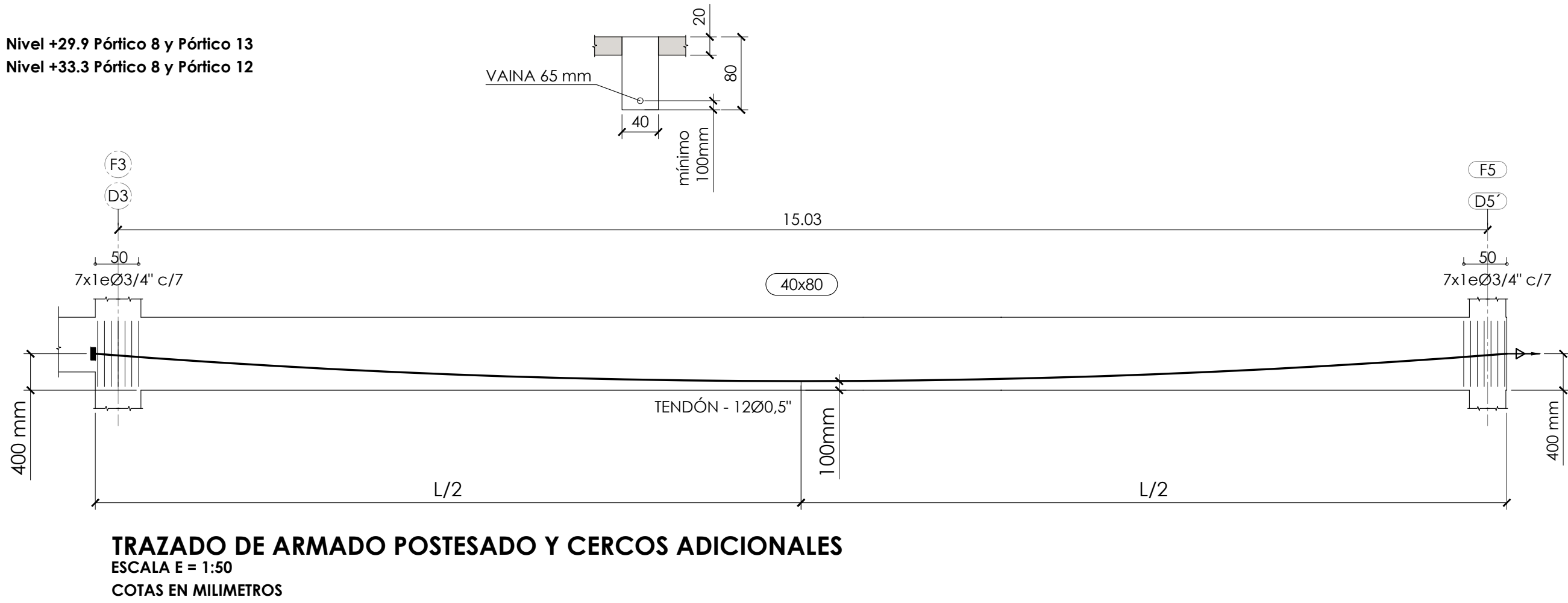
PROYECTO:
HOTEL LAS MERCEDES

PROPIETARIO:
MEEVEE INVESTMENT OFFICE, S.A.S.

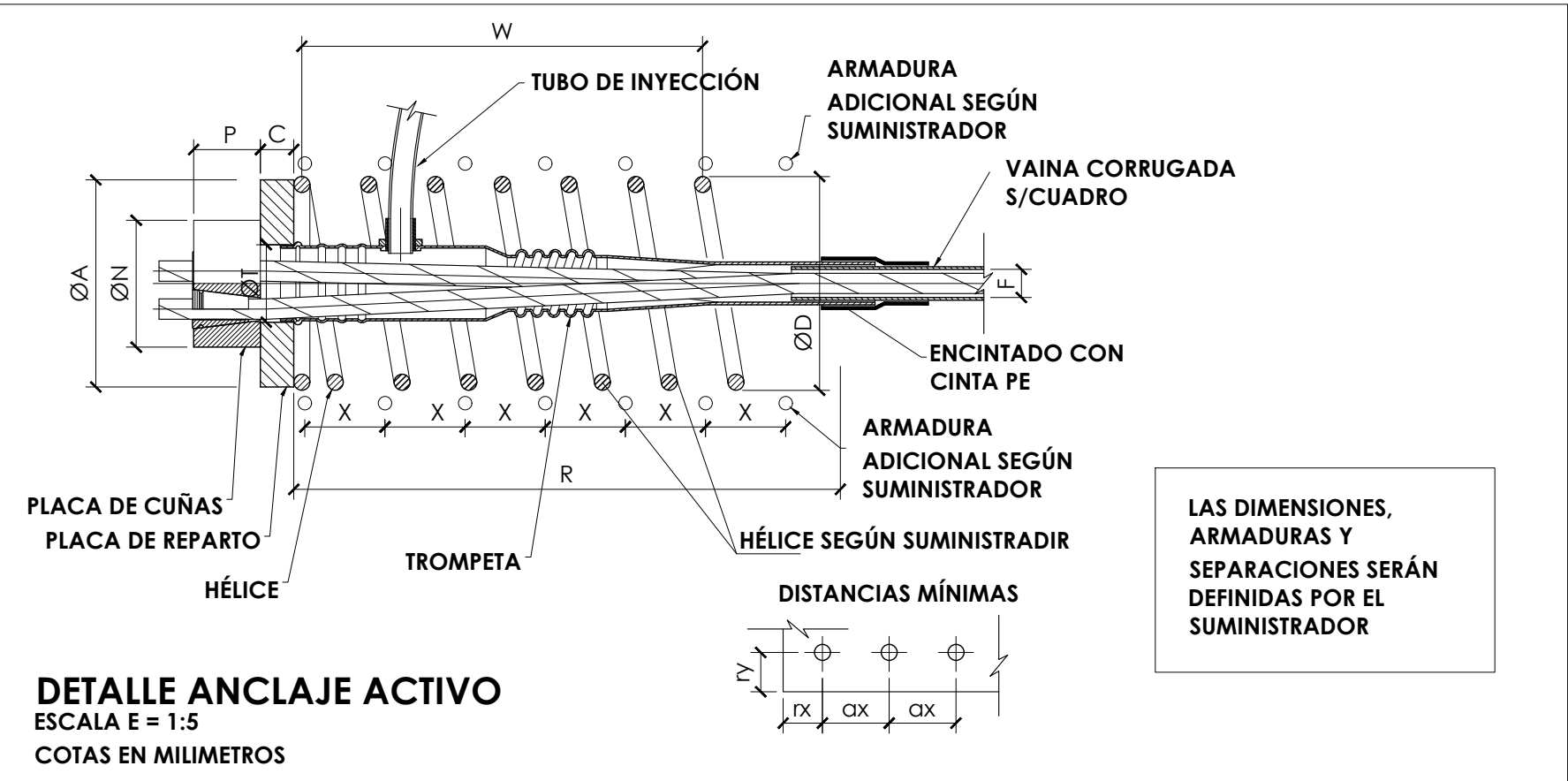
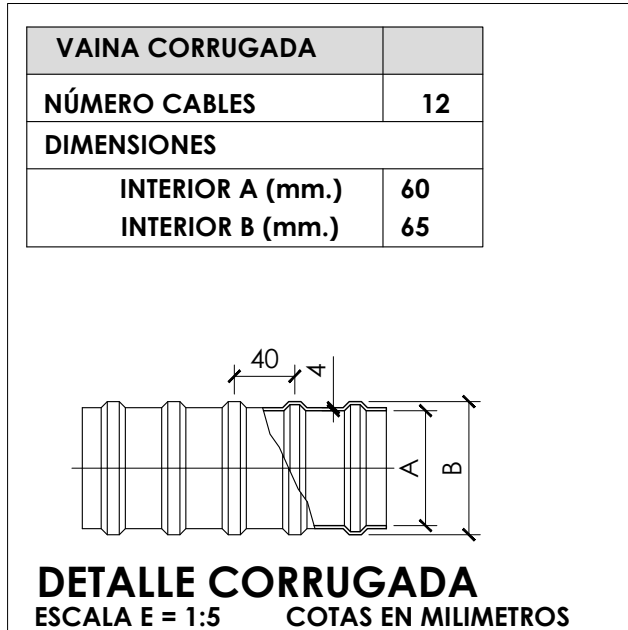
PROPIETARIO

ARQUITECTO

HOJA No.



NOTA:
LA ARMADURA PASIVA QUEDA DEFINIDA
EN LOS PLANOS DE DESPIECE DE VIGAS CORRESPONDIENTES



CUADRO MATERIALES			
MATERIALES			
- HORMIGÓN		f'c* A 28 DÍAS	
ZAPATAS		350 kg/cm²	
VIGAS Y LOSAS		350 kg/cm²	
PILARES Y MUROS		420 kg/cm²	
CONTENCIONES PERIMETRALES		350 kg/cm²	
- ACERO PASIVO REFUERZO		fyk	
TODA ESTRUCTURA	GRADO 60	420 N/mm²	
* f'c = TENSIÓN DE COMPRESIÓN ESPECIFICADA MEDIDA MEDIANTE ENSAYO CILINDRO 150x300mm			



IBEROSTAR
SANTO
DOMINGO

PROYECTO:
**HOTEL LAS MERCEDES
ZONA COLONIAL**

TÍTULO DE HOJA:
**E-7 POSTESADO
TRAZADO DE POSTESADO**

DISEÑO ARQUITECTÓNICO:
Arq. Janet Martínez Codia: 4926
Firma: _____

DISEÑO ESTRUCTURAL:
Ing. Manuel A. Taveras Codia: 20248
Firma: _____

DISEÑO SANITARIO:
Ing. Domingo Herrera Codia: 18615
Firma: _____

DISEÑO ELÉCTRICO:
Ing. José Milanese Codia: 5543
Firma: _____

REVISIÓN Y SUPERVISIÓN:
Cecilio Santana Silvestre, Agrim. Codia: 1723
Firma: _____

LEVANTAMIENTO Y DIBUJO:
Arq. Leoner Reynoso Codia: 2772
Arq. Joel Guillermo Almonte Tapia
Arq. Andrea Benitez Sierra

CLAVE DE ARCHIVO:
IBZC-HILM-EST00

ABRIL
2021

LICENCIA NO.:
No: _____

SIMBOLOGIA DE ANCLAJES	
	ANCLAJE ACTIVO 12Ø0.5"
	ANCLAJE PASIVO

NOTAS DE PRETENSADO

- RESISTENCIA DEL HORMIGÓN EN EL MOMENTO DE TESADO 20 N/mm²
- FUERZA DE TESADO EN GATO EN EXTREMO INICIAL DE 1385 kN
- FUERZA DE TESADO EN GATO EN EXTREMO FINAL DE 0 kN
- ALARGAMIENTO EN GATO ESTIMADO 103.3mm

NOTAS DE PRETENSADO

EL PRETENSADO DE LA VIGA SE EFECTUARA MEDIANTE TENDONES FORMADOS POR CORDONES DE ACERO SUPERESTABILIZADO Y1860 DE 0.5" DE DIAMETRO NOMINAL Y DE AREA 100 mm2 POR CORDON CON UNA CARGA MINIMA DE ROTURA DE 187.0 KN/CORDON EN VAINAS CORRUGADAS DE 6.50 CM DE DIAMETRO.

LA FUERZA DE TESADO INDICADA CORRESPONDE A LA FUERZA EN EL GATO CON LA PENETRACION DE CUÑA CONSIDERADA EN LOS CALCULOS (6 mm). LA TENSION TRAS ANCLAR, SERA MENOR QUE 0.75 VECES LA CARGA DE ROTURA DEL CABLE.

TRAZADO

EL TRAZADO, TANTO EN ALZADO COMO EN PLANTA, DE LOS CABLES SE COMPONE DE RECTAS Y PARABOLAS DE SEGUNDO GRADO.

PERDIDAS POR ROZAMIENTO

LAS PERDIDAS POR ROZAMIENTO SE HAN CALCULADO CON LOS PARÁMETROS:

$\mu = 0.20$
 $\beta = 0.005 \text{ rad/m}$

PERDIDAS POR RELAJACION

EL ACERO UTILIZADO SERA ACERO SUPERESTABILIZADO CON UNA RELAJACION GARANTIZADA A 1000 HORAS. PARA EL 70% DE LA CARGA DE ROTURA (1395 MPa), MENOR QUE 2%

VALIDACIÓN SEGÚN SUMINISTRADOR

LOS VALORES DE CÁLCULO APORTADOS Y LOS DETALLES PUEDEN VARIAR DEPENDIENDO DEL SISTEMA DE PRETENSADO UTILIZADO. DEBERÁN SER VALIDADOS POR LA EMPRESA SUMINISTRADORA AJUSTADOS SEGÚN CORRESPONDA.