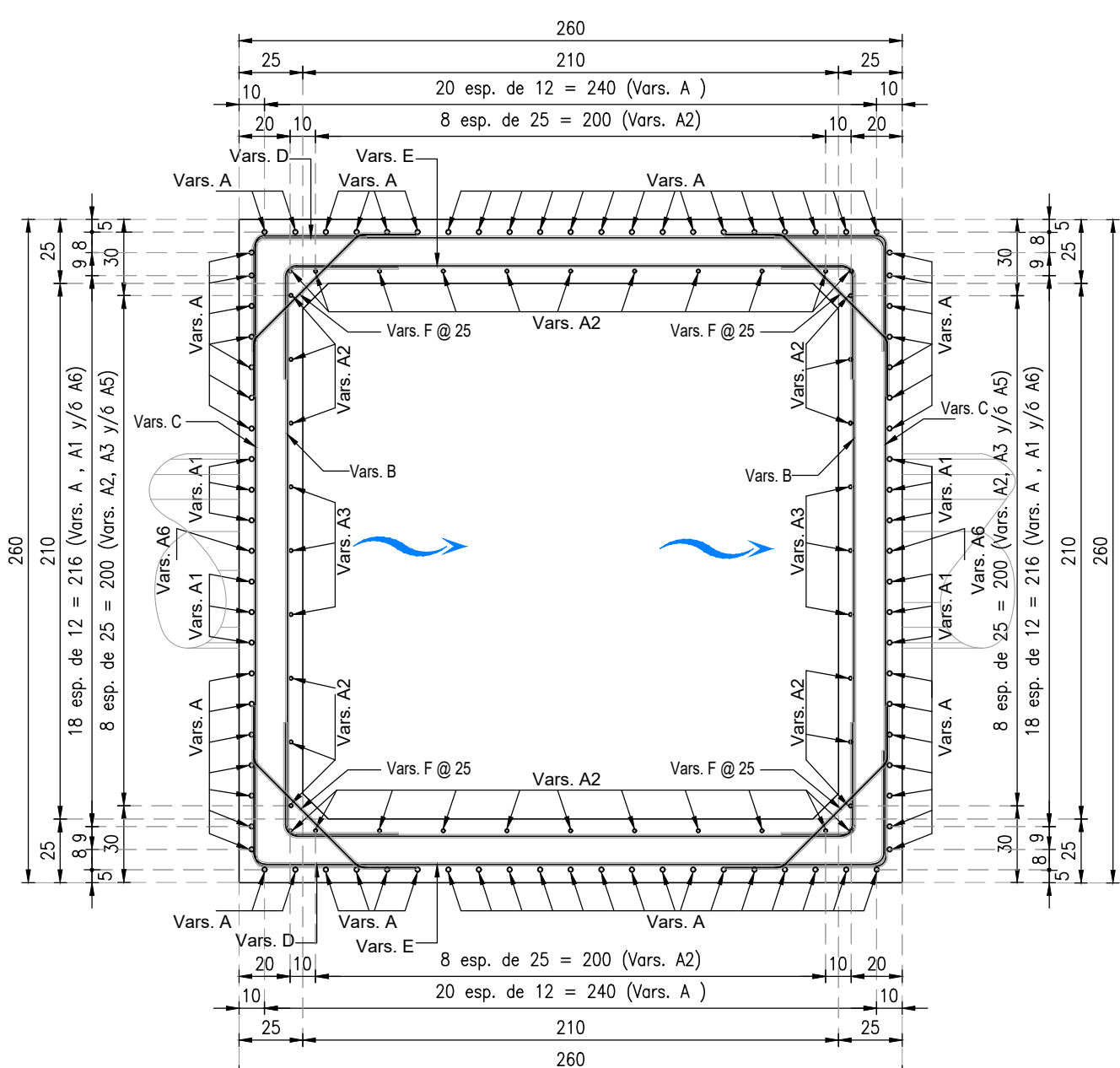
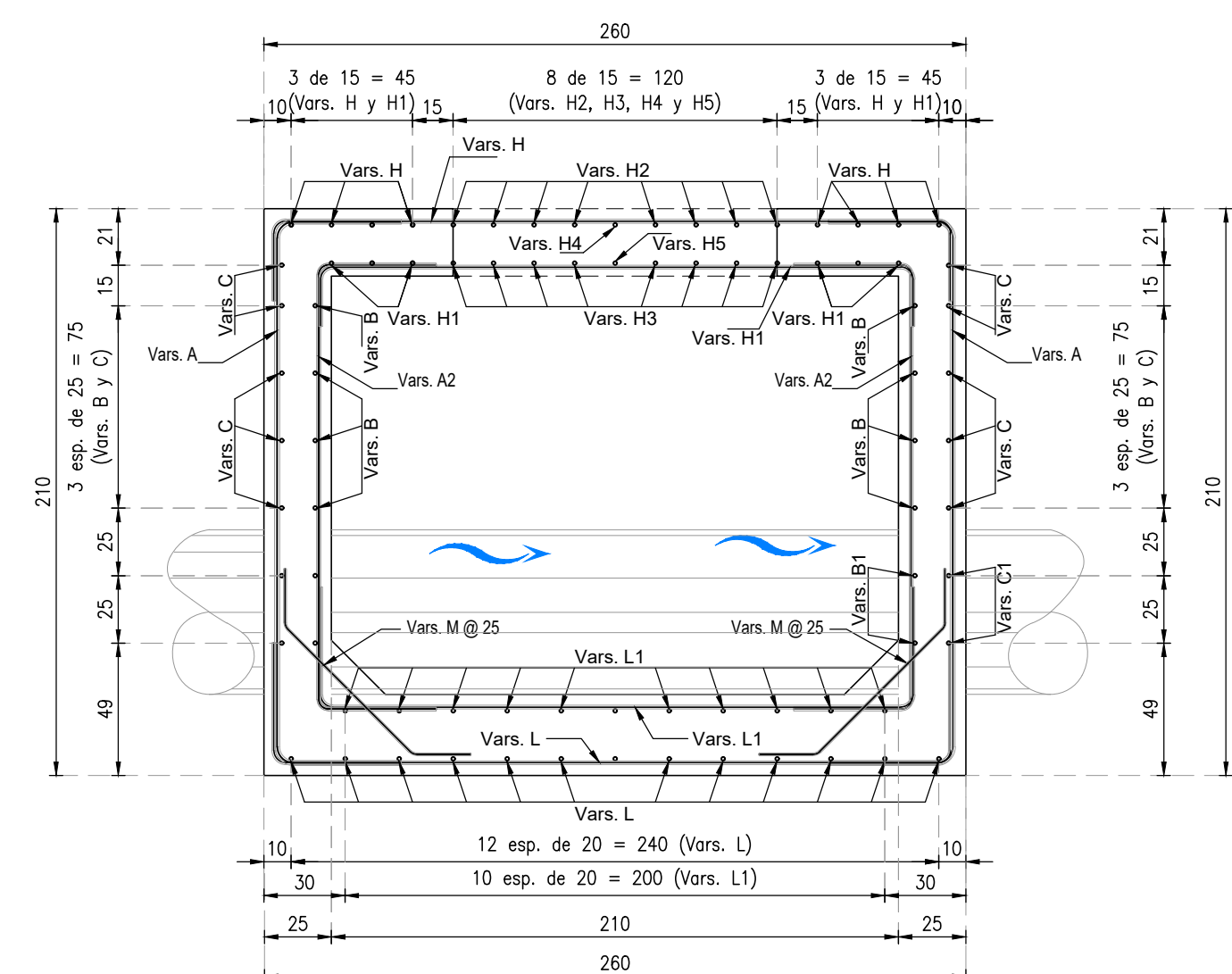
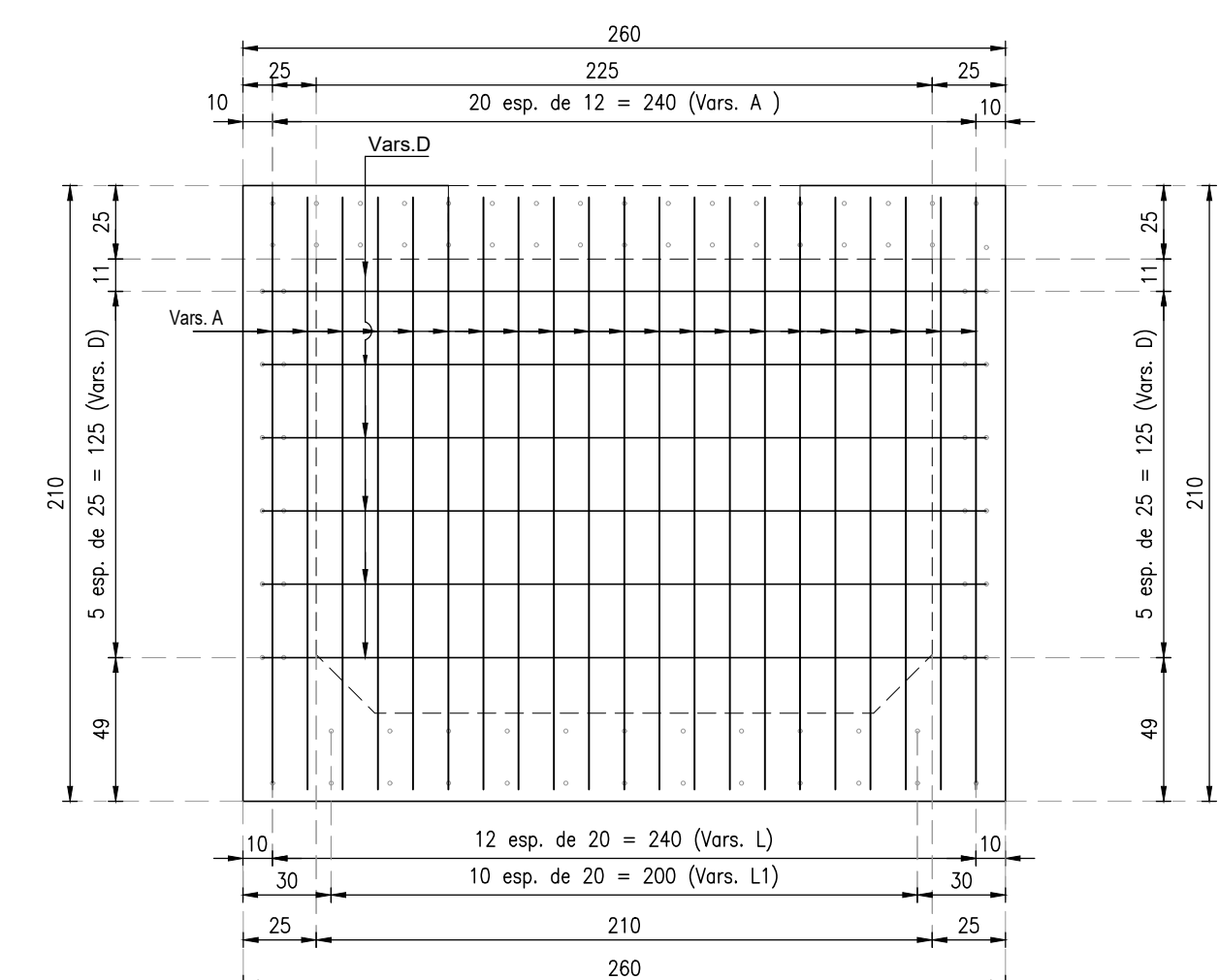




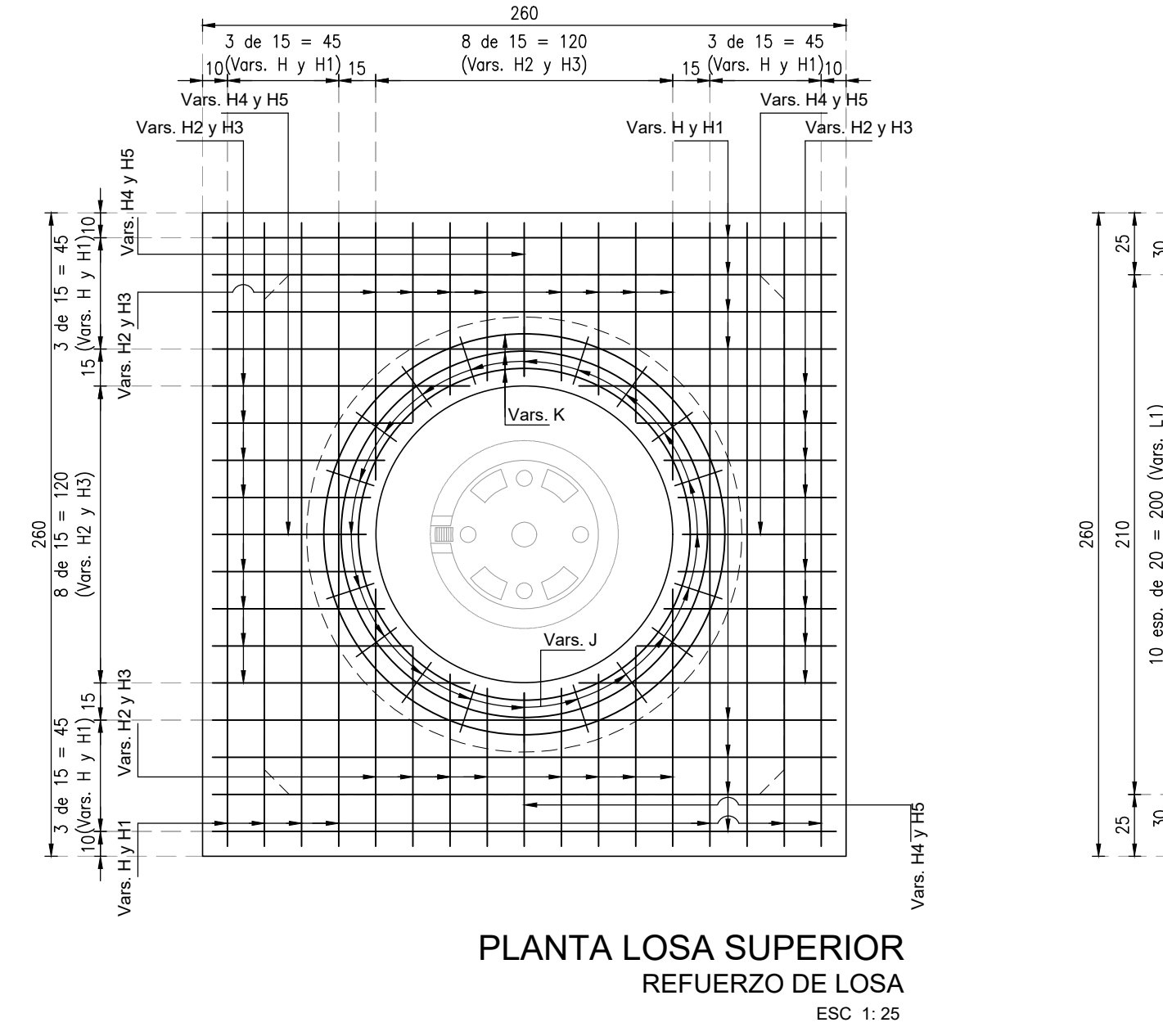
PLANTA LOSA TAPA
reforzado LOSA SUPERIOR
ESC 1:25



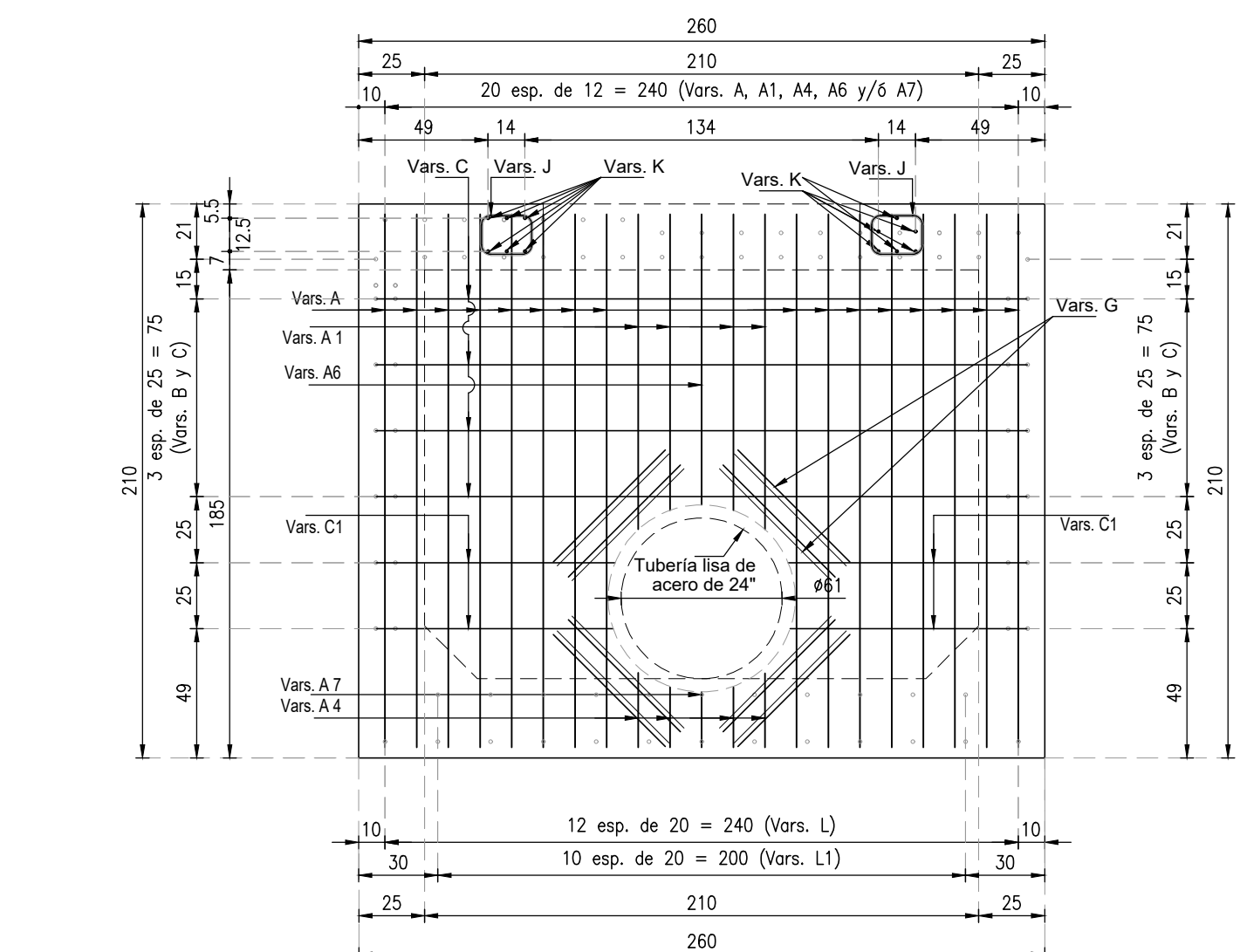
POZO CAJA ESPECIAL DIAM. DE 61 cm
CORTE B-B'
ESC 1:25



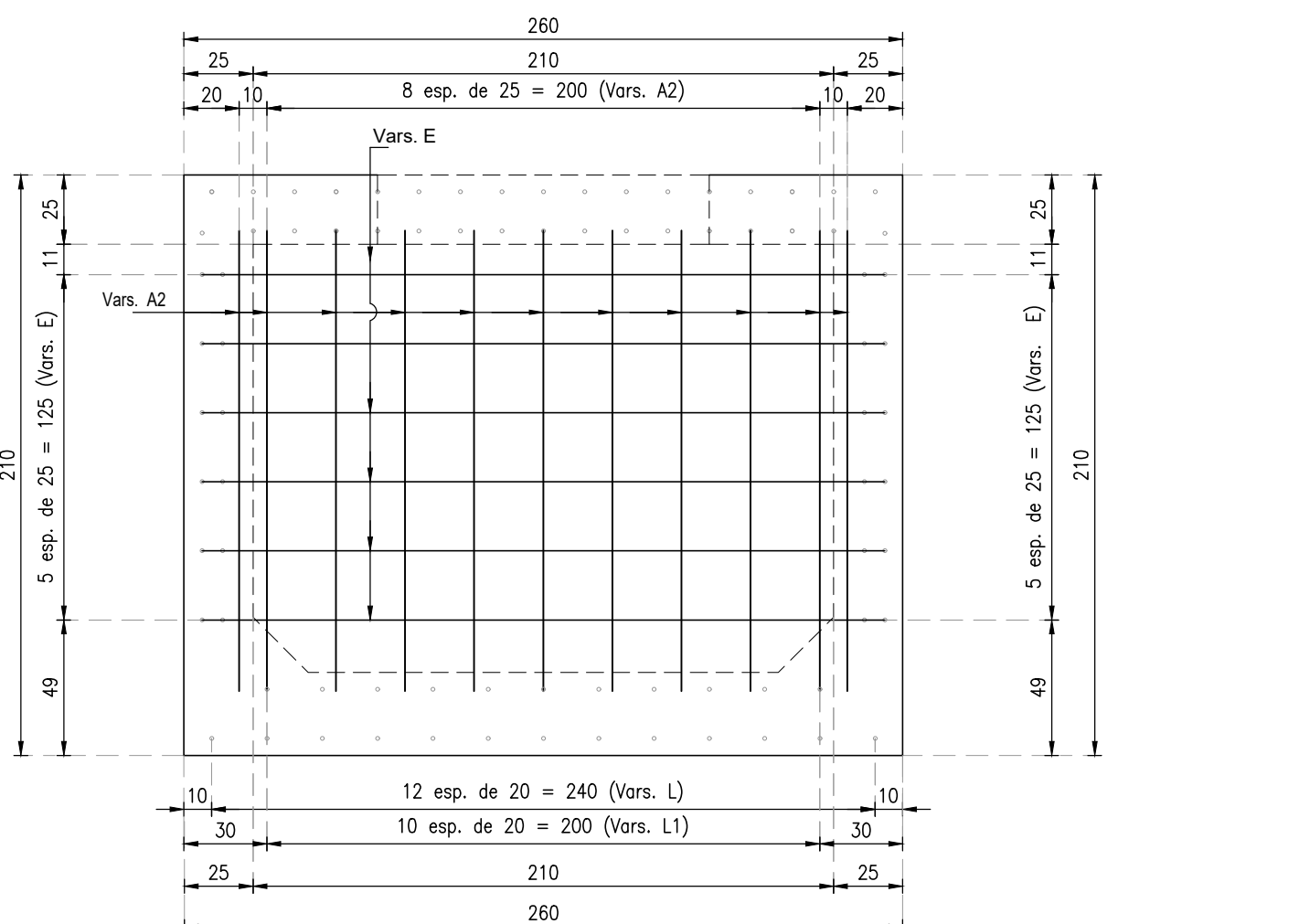
POZO CAJA ESPECIAL DIAM. DE 61 CM
CORTE C-C', PARRILLA EXTERIOR
ESC 1:25



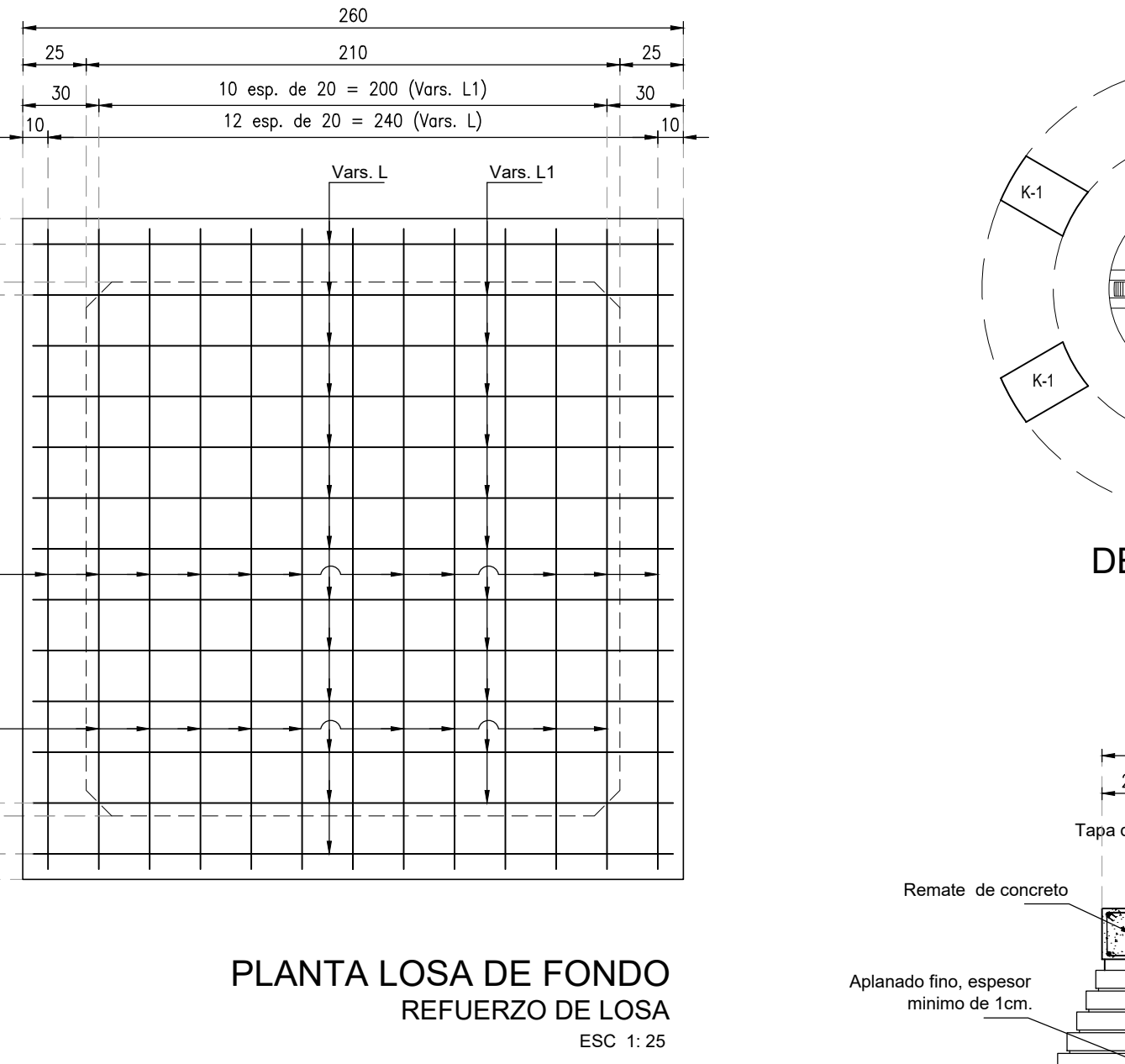
PLANTA LOSA SUPERIOR
REFUERZO DE LOSA
ESC 1:25



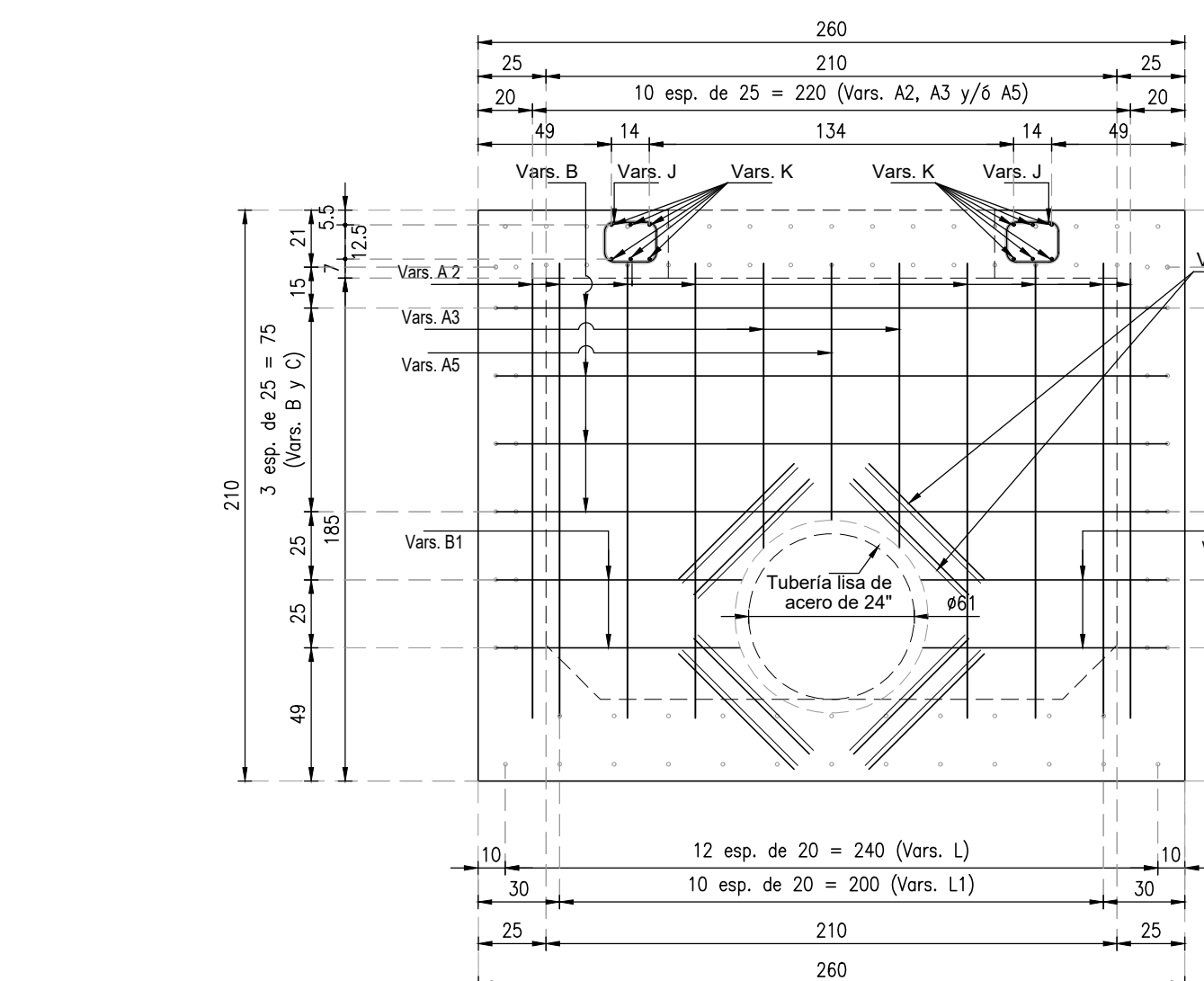
POZO CAJA ESPECIAL DIAM. DE 61 cm
CORTE A-A', PARRILLA EXTERIOR
ESC 1:25



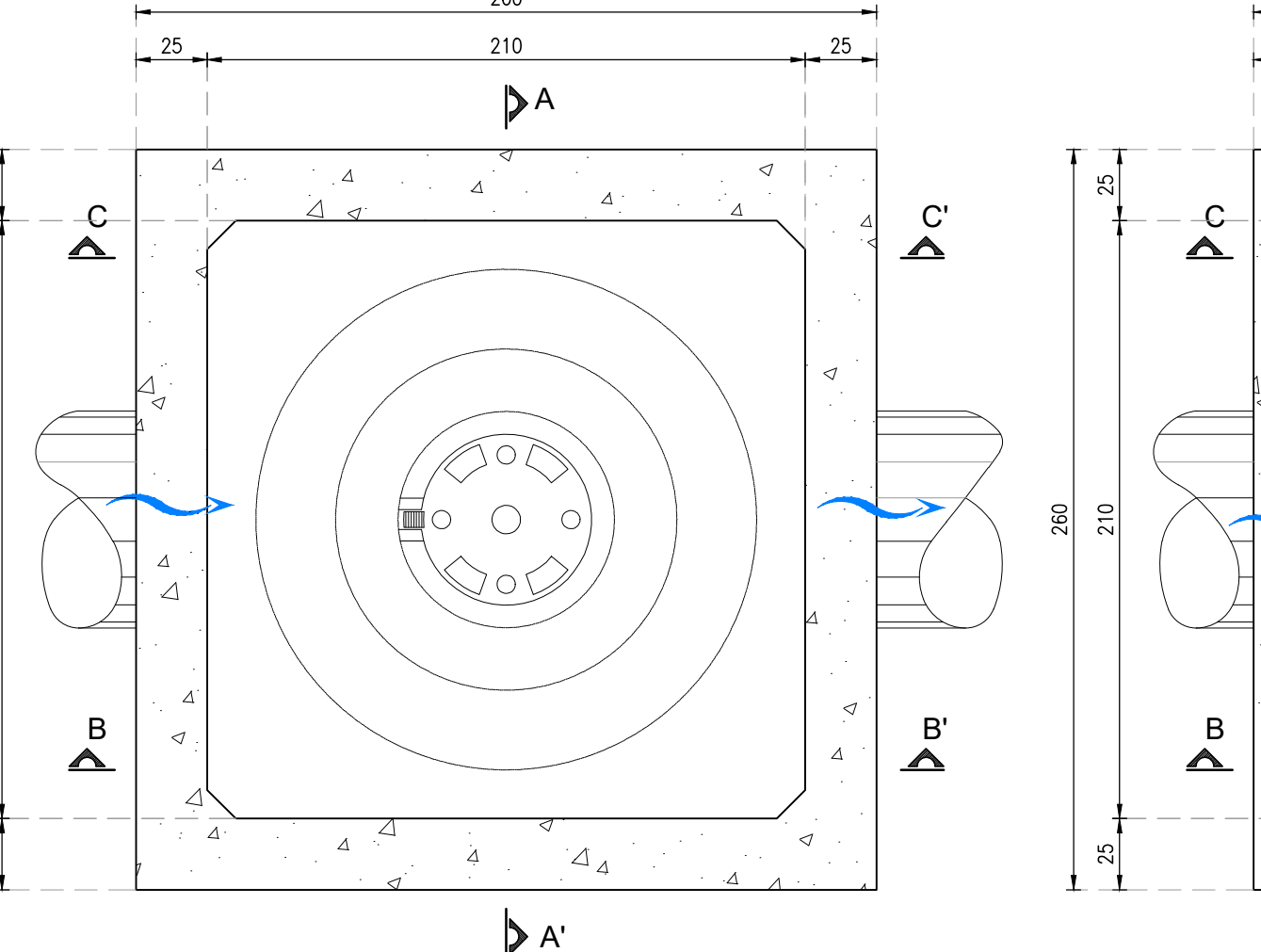
POZO CAJA ESPECIAL DIAM. DE 61 CM
CORTE C-C', PARRILLA INTERIOR
ESC 1:25



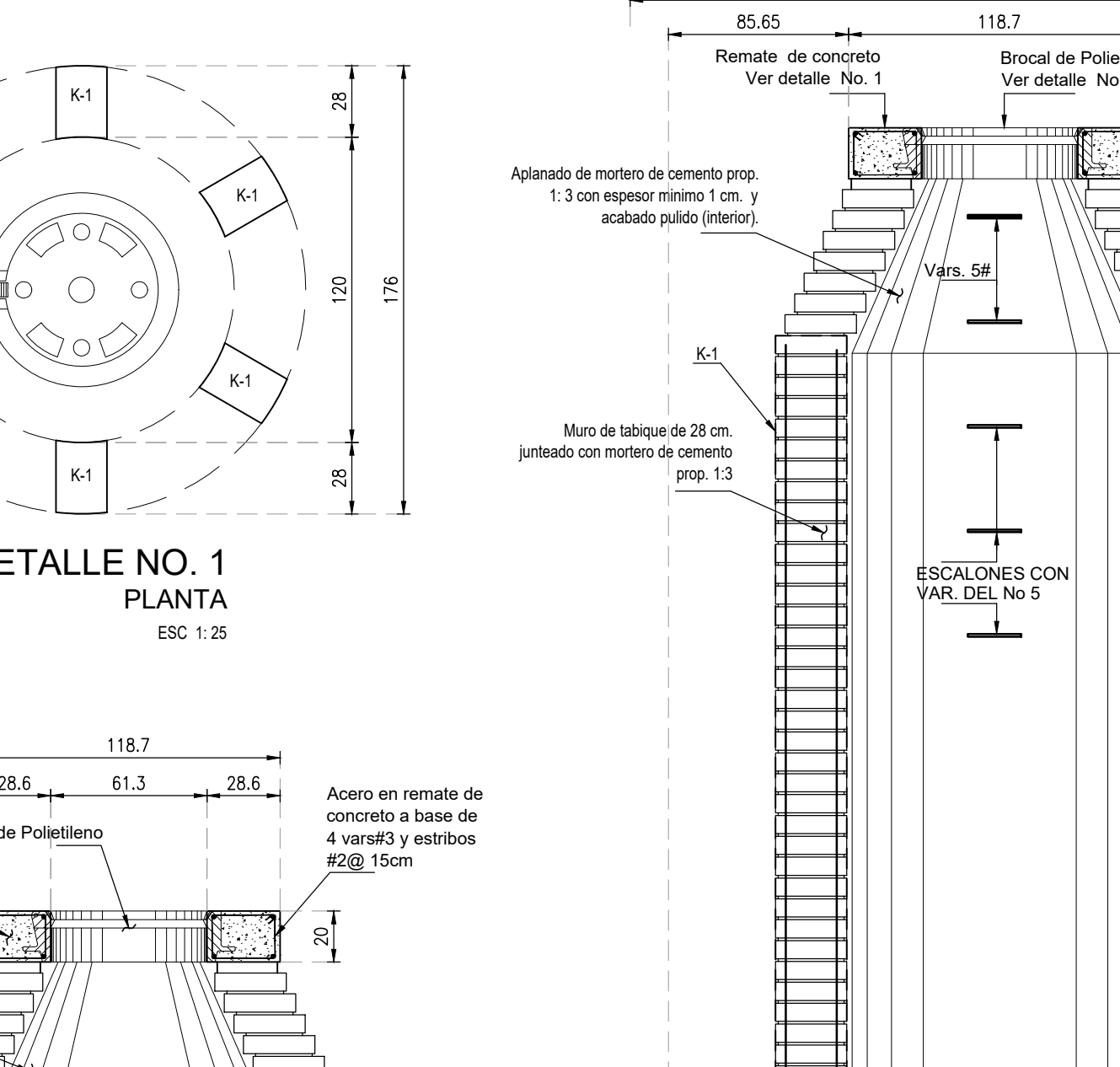
PLANTA LOSA DE FONDO
REFUERZO DE LOSA
ESC 1:25



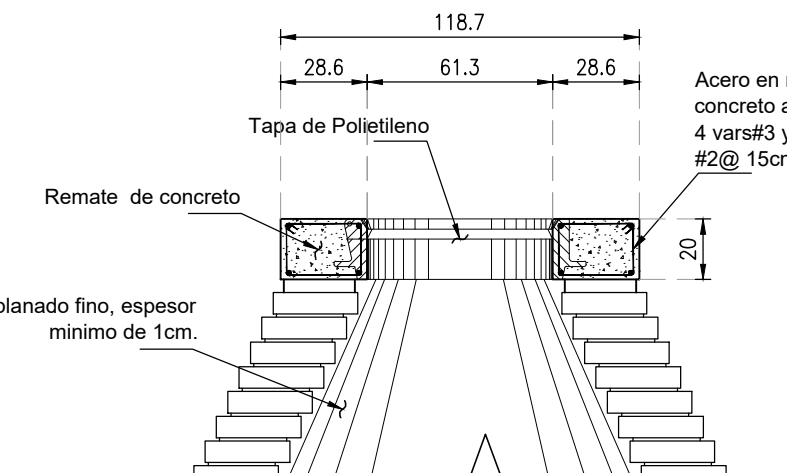
POZO CAJA ESPECIAL DIAM. DE 61 cm
CORTE A-A', PARRILLA INTERIOR
ESC 1:25



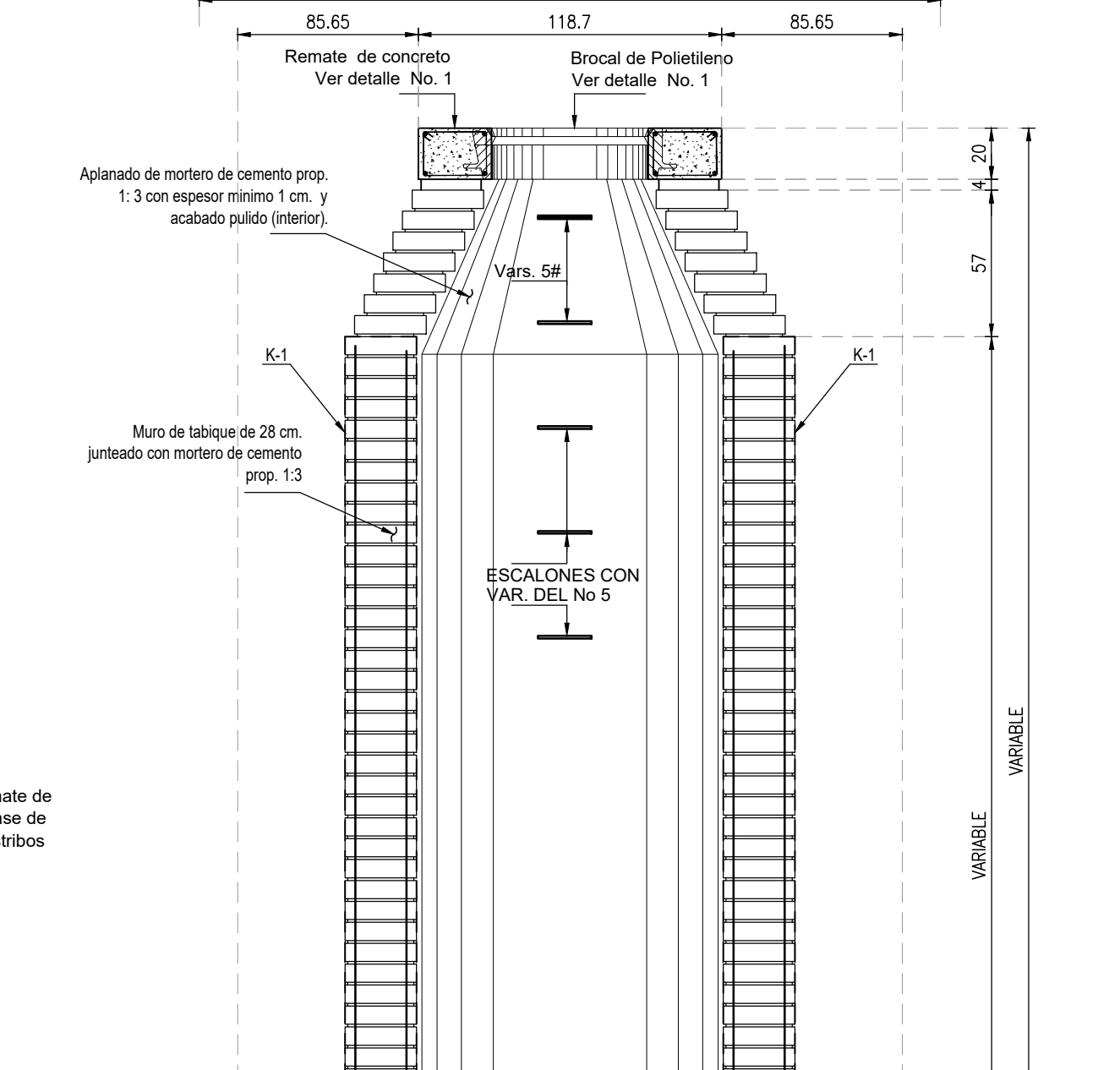
PLANTA LOSA SUPERIOR
PLANTA
ESC 1:25



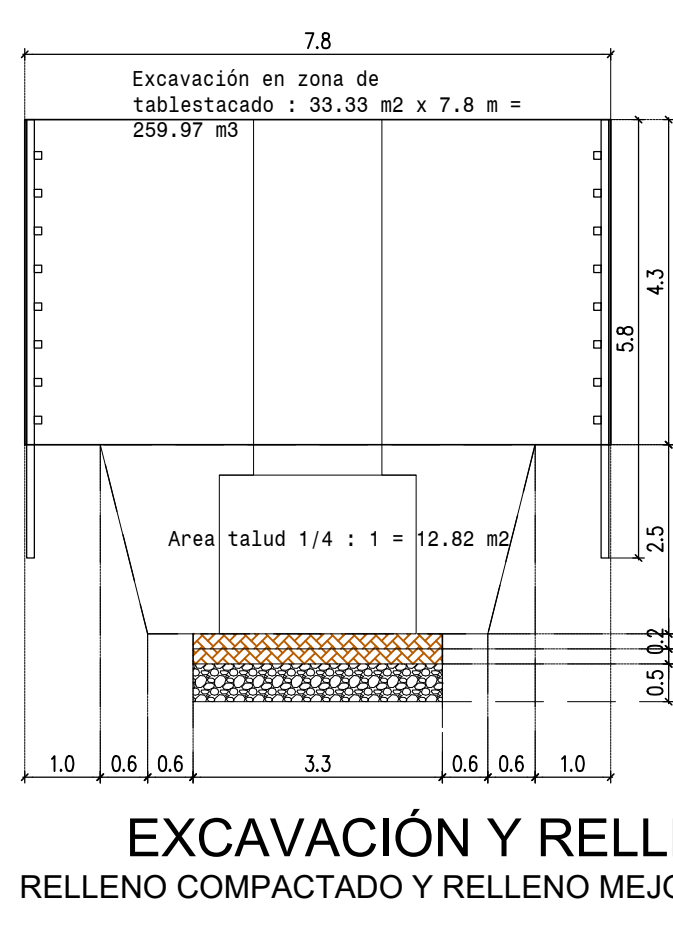
DETALLE NO. 1
PLANTA
ESC 1:25



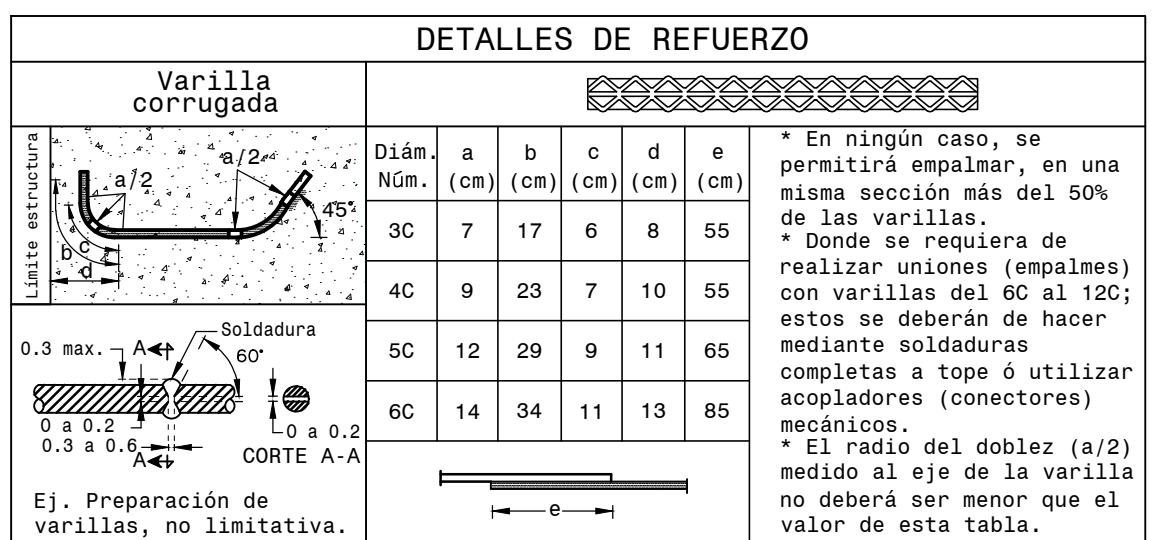
DETALLE: CORTE TRANSVERSAL
CORTE B-B'
ESC 1:25



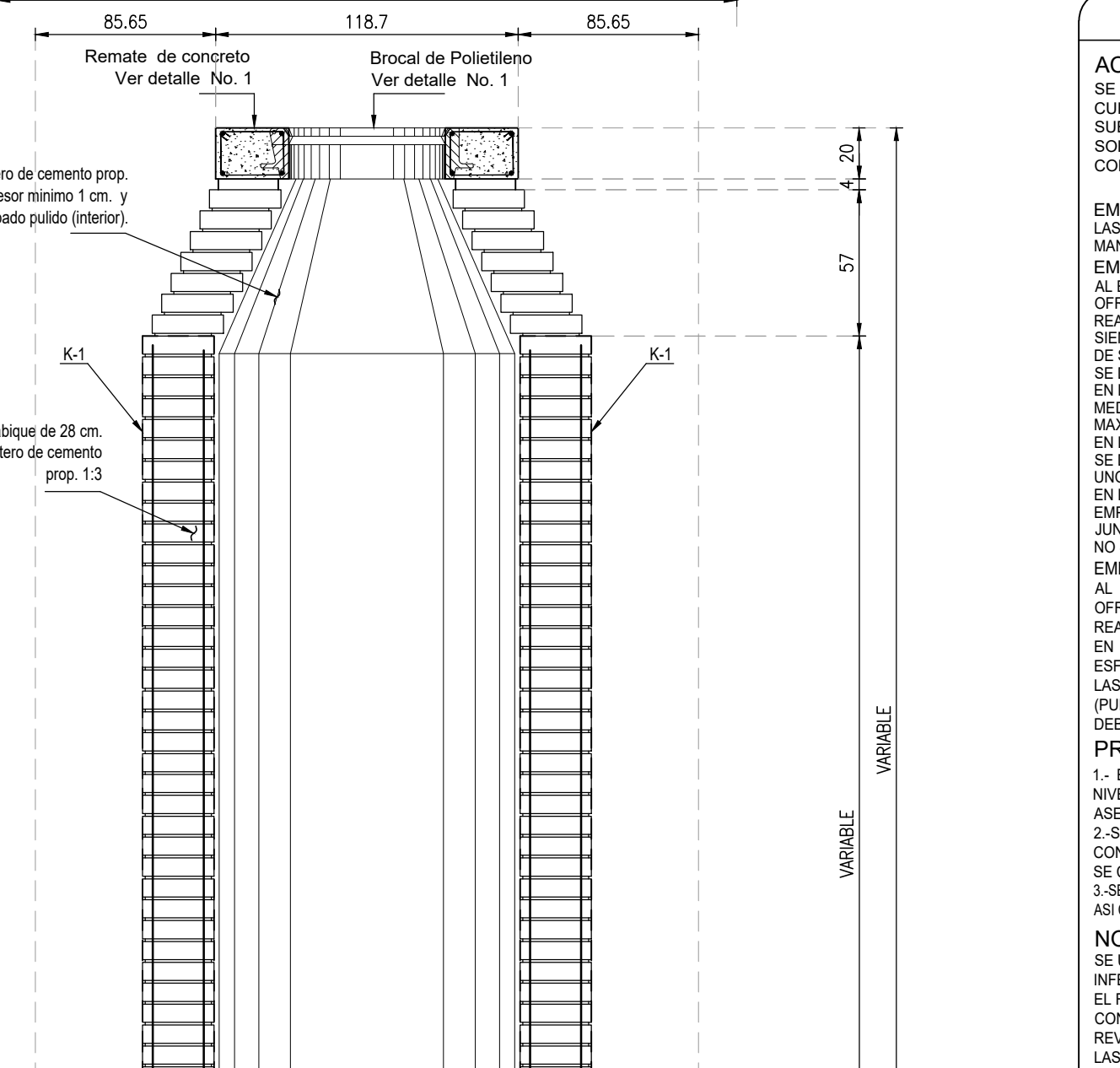
POZO CAJA ESPECIAL DIAM. DE 61 cm
CORTE A-A'
ESC 1:25



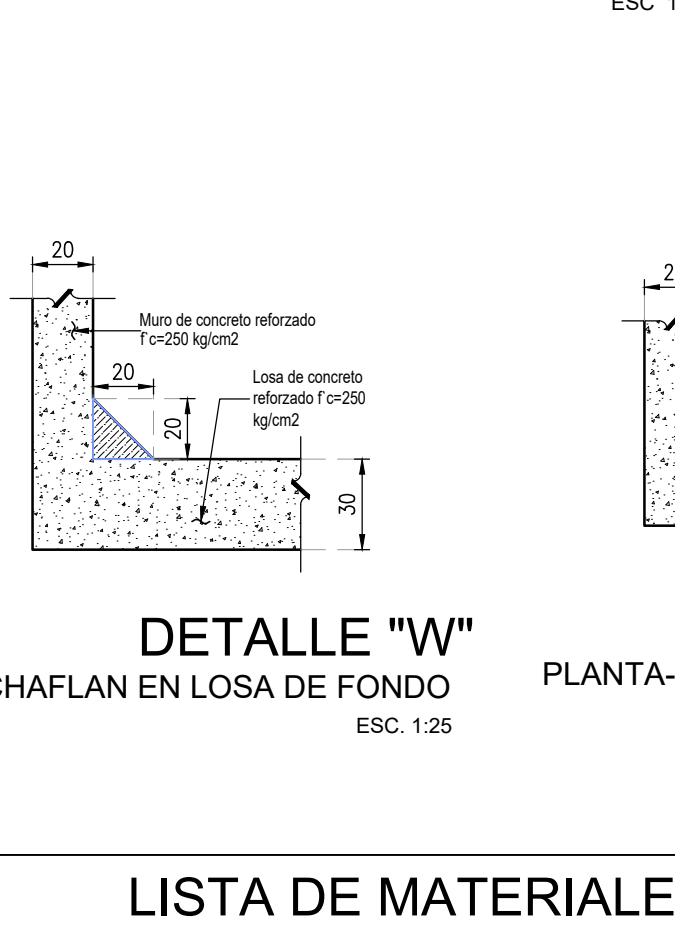
EXCAVACIÓN Y RELLENO
RELLENO COMPACTADO Y RELLENO MEJORADO
ESC 1:25



DETALLE "W"
CHAFLAN EN LOSA DE FONDO
ESC 1:25



POZO CAJA ESPECIAL DIAM. DE 61 cm
CORTE B-B'
ESC 1:25



DETALLE "V"
PLANTA-CHAFLAN EN MUROS
ESC 1:25

LISTA DE MATERIALES		
CONCEPTO	CANTIDAD	UNIDAD
VARIOS:		
EXCAVACIÓN	357.1	m3
TABLA ESTACADO	171.8	m2
CAPA DE MATERIAL MEJORADO COMPACTADO AL 95%	5.4	m3
CAPA DE PIEDRA BOLA	34.8	m3
RELLENO DE MATERIAL COMPACTADO AL 95%	36.1	m3
MOLDES DE MADERA	1.9	m3
CONCRETO Fc = 150 kg/cm2 EN PLANTILLA	0.3	m3
CONCRETO Fc = 150 kg/cm2 EN ENTALQUE	142.8	m3
HORAS BOMBEO	47.4	m3
CASTILLO DE 20x20 cm	7.3	m3
OBRERA FALSA	7.3	m3
CONCRETO Fc = 250 kg/cm2 EN:		
LOSA SUPERIOR	2.1	m3
LOSA INFERIOR	1.6	m3
MUROS	496.0	m3
ACERO DE REFUERZO DE fy=4200 kg/cm2 EN:		
LOSA SUPERIOR	496.0	kg
MUROS	730.0	kg

NOTAS

ACERO DE REFUERZO
SE USARÁN VARILLAS CORRUGADAS DE $f_y = 4200 \text{ KG/CM}^2$. SE TENDRÁ ESPECIAL CUIDADO EN LA LIMPIEZA DE LAS VARILLAS PARA EVITAR QUE TENGAN CUIDO SUELO ANTES DE DEPOSITAR EL CONCRETO. LOS EMPALMES SERÁN TRASLAPADOS, SOLDADOS O MEDIANTE CONECTORES MECANICOS Y SE LOCALIZARÁN SEGUN CONVENIENCIA PROCURANDO EN LO POSIBLE, QUE QUEDEN FUERA DEL RECIENDE.

EMPALMES TRASLAPADOS:
LAS VARILLAS EMPALMADAS EN CONTACTO DEBEN ESTAR FIRMEMENTE AMARRADAS PARA MANTENERLAS ALINEADAS Y SATISFACER ESPACIOS LIBRES MINIMO ENTRE VARILLAS.

EMPALMES SOLDADOS:
AL ELIMINAR LOS EMPALMES POR TRASLAPES SE PUEDE REDUCIR EL RECIENDEMENTO OFRECENDOSE LA POSIBILIDAD DE DISMINUIR LAS SECCIONES DE CONCRETO Y MEJORAR LA REALIZACION DEL COLADO.

SEMPRE DEBERAN EXCEDER EL 125% DEL ESFUERZO ESPECIFICADO A LA FLUENCIA O EL 100% DE SU RESISTENCIA A LA TENSION.

SE DEBERAN CORTAR MEDIANTE SIQUETA O CORTADORA DE VARILLA.

EN LAS PUNTAS DE LAS VARILLAS EN DONDE SE TRANSMITEN ESFUERZOS A COMPRESION MEDIANTE CONTACTO DIRECTO DE SUS EXTREMOS, NO DEBE EXCEDER DE 3" DE ABERTURA MAXIMA ENTRE LAS DOS VARILLAS A EMPALMAR. Y PARA TENSION DE TRABAJO EN LAS UNIONES A TOPE DEBE LOGRARSE PENETRACION COMPLETA EN LA SECCION SOLDADA. SE DEBERA UTILIZAR ELECTRODOS ESTRUCTURALES EN LA SUPERVISION APAREJE EN LOS CASOS EN LOS QUE NO SE TENGA ACCESO A TODO EL PERIMETRO A LAS VARILLAS A JUNTA, SE EMPLEARAN ELEMENTOS DE RESALPO.

NO SE DEBERAN USAR EMPALMES SOLDADOS EN TABLEROS O EN LOSAS.

EMPALMES MEDIANTE ACOPLOADORES O CONECTORES MECANICOS:
AL ELIMINAR LOS EMPALMES POR TRASLAPES SE PUEDE REDUCIR EL RECIENDEMENTO. OFRECENDOSE LA POSIBILIDAD DE DISMINUIR LAS SECCIONES DE CONCRETO Y MEJORAR LA REALIZACION DEL COLADO.

EN PRUEBAS DE TENSION Y COMPRESION, SIEMPRE DEBERAN EXCEDER EL 125% DEL ESFUERZO ESPECIFICADO A LA FLUENCIA.

LAS PUNTAS DE LAS VARILLAS NO REQUIEREN NINGUNA PREPARACION ESPECIAL, PROHIBIENDOSE CORTAR MEDIANTE FLAMA, CORTADORA DE VARILLA, SIQUETA, ETC., SE DEBERAN RETALAR DE ACUERDO A LAS RECOMENDACIONES DEL FABRICANTE.

PROCEDIMIENTO CONSTRUCTIVO
1. EN EL NIVEL DE DESPLANTE SE RETIENRA EL MATERIAL QUE ESTUVIERA ALTERADO, SE NIVELARA LA SUPERFICIE DEL TERRENO PROCURANDO A LA CONSECUCION DEL ASESORAMIENTO DE LA EXACTITUD DE LA COTA DE DESPLANTE SEGUN LA CAPACIDAD DE CARGA. 2. SE PROCEDERA AL HABILITADO Y COLOCACION DEL ACERO DE REFUERZO DE LAS CONTRATRIABES Y LOSA DE CIMENTACION, POSTERIORMENTE SE COLOCARAN LOS MOLDES Y SE CONTINUARA CON EL COLADO UTILIZANDO CONCRETO Fc=200 KG/CM2.

NOTAS DE PROYECTO
SE UTILIZARA CONCRETO Fc=250 KG/CM2 EN TODOS LOS ELEMENTOS LOSA SUPERIOR E INFERIOR, MUROS Y CASTILLOS. EL RECIENDEMENTO MINIMO DE LAS VARILLAS DE REFUERZO SERA DE 6 CM SIENDO EL CONCRETO DISEÑADO PARA OBTENER UNA RESISTENCIA DE 260 KG/CM2. COLAN REVENIMIENTO DE 8 A 10 CM.

LAS LONGITUDES INCLUYEN LOS GANCHOS, PERO NO LOS EMPALMES, Y SUS ESPACIAMIENTOS SE EXTENDEN DE CENTRO A CENTRO, Y SE COLOCARAN EN SU POSICION CORRECTA POR MEDIO DE ESCANTILLONES.

LOS EMPALMES DEL REFUERZO NO DEBERAN HACERSE EN EL MEDIO CENTRAL DEL CLARO.

EN LA LOSA SUPERIOR E INFERIOR, MUROS, CASTILLOS, EL TAMAÑO MAXIMO DEL AGREGADO GRUESO SERA DE 1.9 CM.

LAS CANTAS INTERIORES DEBEN SER DE LOS MUROS, SE AMARRAN CON NORTERO DE CIENTO 13 AL CUAL SE LE AGREGARA IMPERMEABILIZANTE INTEGRAL.

LISTA DE VARILLAS									
LOC.	VAR.	DIAM.	NUM.	L.TOTAL	CROQUIS	a	b	c	d
A2	4C	38	252	M=162 n=155 L=7	M=113 n=106 L=7	190	40	9	--
A1	5C	4	148	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	101	40	9	--
A3	4C	4	148	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	101	40	9	--
A4	5C	4	148	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	101	40	9	--
A5	4C	2	137	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	101	40	9	--
A6	5C	2	137	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	101	40	9	--
A7	5C	2	65	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	101	40	9	--
B	4C	8	309	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	215	40	7	--
C	4C	8	334	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	240	40	7	--
B1	4C	4	124	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	101	40	7	--
C1	4C	4	124	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	101	40	7	--
D	5C	12	336	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	238	40	9	--
E	4C	12	307	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	215	40	7	--
F	4C	36	102	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	55	40	7	--
G	4C	64	60	M=113 n=106 L=7	M=113 n=106 L=7	60	--	--	--

LISTA DE MATERIALES									
CONCEPTO	CANTIDAD	UNIDAD							
VARIOS:									
EXCAVACIÓN	357.1	m3							
TABLA ESTACADO	171.8	m2							
CAPA DE MATERIAL MEJORADO COMPACTADO AL 95%	5.4	m3							
CAPA DE PIEDRA BOLA	34.8	m3							
RELLENO DE MATERIAL COMPACTADO AL 95%	36.1	m3							
MOLDES DE MADERA	1.9	m3							
CONCRETO Fc = 150 kg/cm2 EN PLANTILLA	0.3	m3							
CONCRETO Fc = 150 kg/cm2 EN ENTALQUE	142.8	m3							
HORAS BOMBEO	47.4	m3							
CASTILLO DE 20x20 cm	7.3	m3							
OBRERA FALSA	7.3	m3							
CONCRETO Fc = 250 kg/cm2 EN:									
LOSA SUPERIOR	2.1	m3							
LOSA INFERIOR	1.6	m3							
MUROS	496.0	m3							
ACERO DE REFUERZO DE fy=4200 kg/cm2 EN:									
LOSA SUPERIOR	496.0	kg							
MUROS	730.0	kg							

TOTAL DE ACERO DE REFUERZO EN LOSA SUPERIOR = 496.0 kg									
TOTAL DE ACERO DE REFUERZO EN LOSA INFERIOR = 406.0 kg									
TOTAL DE ACERO DE REFUERZO EN CAJA = 1,604.0 kg									

CROQUIS DE MICRO-LOCALIZACION

UBICACION:
LOCALIDAD DE SANTA CRUZ XOXOCOTLAN PERTENECIENTE AL MUNICIPIO DE SANTA CRUZ XOXOCOTLAN -D.T.O. 19-, CENTRO, C.P. 71230, OAXACA.

DATOS BASICOS DEL PROYECTO

POBLACION:	HABITACIONAL	128969	HAB.
DOTACION:	HABITACIONAL	203	L7/HAB/D
APORTACION:	% DE DOTACION	75	%
GASTO DE DISEÑO:	MINIMO	113.63	LPS
	MEDIO	227.26	LPS
	MAXIMO INSTANTANEO	454.53	LPS
	MAXIMO EXTRAORDINARIO	681.79	LPS
PERIODO DE DISEÑO:	SEGURIDAD	15	AIOS
COEFICIENTES:	MINIMA	1.5	M/S
	MAXIMA	0.30	M/S
TIPO DE TUBERIA:	PEAD	5.00	M/S
PUNTO DE DESCARGA:	POZO 23 RIVERA DEL RIO ATAYAC		

PROYECTO

POZO DE TERRENO
COTA DE ARRASTRE: 1590.00
COTA DE ARRASTRE: 1588.40

COTA DE TERRENO
COTA DE ARRASTRE: 1590.00
COTA DE ARRASTRE: 1588.40

NÚMERO DE POZO DE VISITA
SENTIDO DE FLUJO

PROYECTO:
REHABILITACIÓN DE COLECTOR DE AGUAS RESIDUALES RIO ATAYAC TRAMO PARQUE DEL AMOR - RIO SALADO MARGEN DERECHO KM 0 +500 AL +252 EN LA LOCALIDAD SANTA CRUZ XOXOCOTLAN, MUNICIPIO SANTA CRUZ XOXOCOTLAN.

ESTADO: (020) OAXACA
DISTRITO: (019) CENTRO
REGIÓN: (08) VALLES CENTRALES.

MUNICIPIO: (385) SANTA CRUZ XOXOCOTLAN
LOCALIDAD: (001) SANTA CRUZ XOXOCOTLAN

POR LA COMISION ESTATAL DEL AGUA PARA EL BIENESTAR

C. L.A.E. NEFTALÍ AMIGDAEL LÓPEZ HERNÁNDEZ
DIRECTOR GENERAL

ING. ISRAEL SIMÓN PALACIOS VILLALPANDO
ENCARGADO DE DIRECTOR DE PLANEACION

ING. MONICA PEREZ BETANZOS
CED: 10758641 D.R.O. C-4070

PLANO:
Nº DE PLANO PARTICULAR: 01 de 01
Nº DE PLANO GENERAL: 02 de 02

ESCALA:
LA QUE SE INDICA

FECHA:
JUNIO 2025