

E-1.0 PROPIEDADES Y CARACTERISTICAS DE MATERIALES.

- E-1.1 VER CUADRO DE PROPIEDADES DE MATERIALES EN ESTA HOJA.
- E-1.2 EL TAMAÑO MÁXIMO DEL AGREGADO A USAR EN EL CONCRETO SERÁ:
1" EN FUNDACIONES.
1/2" EN COLUMNAS, VIGAS, NERVIOS Y SOLERAS.
3/8" EN CONCRETO FLUIDO PARA LLENADO DE BLOQUES.
- E-1.3 LAS PRUEBAS DE MATERIALES SE HARÁN DE ACUERDO CON LAS NORMAS DE LA ASTM Y OTRAS NORMATIVAS APLICABLES SEGÚN EL MATERIAL.

E-2.0 ACOTAMIENTO Y DIMENSIONES.

- E-2.1 TODAS LAS MEDIDAS HAN SIDO TOMADAS DE LOS PLANOS ARQUITECTÓNICOS PROPORCIONADOS, POR LO QUE EL TRAZO EN CAMPO SE HARÁ CON LOS PLANOS ARQUITECTÓNICOS, CUALQUIER VARIACIÓN CON LOS ESTRUCTURALES SE CORREGIRÁ PREVIA CONSULTA CON DISEÑADOR EN CAMPO.
- E-2.2 TODAS LAS MEDIDAS SE HAN DADO EN METROS, A MENOS QUE SE INDIQUE DE OTRA MANERA.
- E-2.3 DUEBIDO A QUE EL PROYECTO NO POSEE CONDICIONES DE EXPOSICIÓN SEVERAS EL RECURRIMIENTO MÍNIMO AL ROSTRO EXTERIOR DEL REFUERZO TRANSVERSAL SERÁ COMO SE INDICA: (A MENOS QUE EN DETALLES SE INDIQUE DE OTRA MANERA) 2.00 CMS. EN SOLERAS Y NERVIOS (< No.5, 3/4" ACI 7.7.1 c) 3.81 CMS. EN LAS CARAS DE ELEMENTOS EN CONTACTO CON SUELO (<No.11, 1/2" ACI 7.7.1 b) 7.50 CMS. PARA EL LECHO INFERIOR EN FUNDACIONES (< 3" ACI 7.7.1 a) PARA CONCRETO DEPOSITADO DIRECTAMENTE SOBRE EL SUELO. EN NUESTRO CASO SE DEPOSITARÁ SOBRE BASE SANA DE SUELO CEMENTO POR LO QUE PUEDE USARSE 6.5CMS O MENOS. 3.81 CMS. EN VIGAS Y COLUMNAS (1 1/2" ACI 7.7.1.c)

E-3.0 PAREDES.

- E-3.1 LOS BLOQUES HUECOS DE CONCRETO DEBERÁN CUMPLIR CON LAS NORMAS ASTM C-90-71, CON EXCEPCIÓN DEL BLOQUE DE 10 CMS. DE ESPESOR QUE DEBERÁ CUMPLIR CON LAS NORMAS ASTM C-120-71.
- E-3.2 LA RESISTENCIA DE DISEÑO DE LA MAMPOSTERÍA DE BLOQUES DE CONCRETO NO DEBE SER MENOR DE 95 Kg/Cm2.
- E-3.3 EL MORTERO A UTILIZARSE EN EL PEGAMENTO DE LOS BLOQUES DEBERÁ CUMPLIR CON ASTM C-270 TIPO "N" Y SU PROPORCIONAMIENTO Y RESISTENCIA ESTARÁ DE ACUERDO A LO ESTABLECIDO EN DICHA NORMA, Fc =125 KG/CM2.
- E-3.4 EL CONCRETO FLUIDO (LECHADA) A UTILIZARSE EN EL COLADO DE LOS HUECOS DE LOS BLOQUES DEBE CUMPLIR CON LOS REQUISITOS Y PROPORCIONAMIENTO ESTABLECIDO EN LA NORMA ASTM C-476, UTILIZÁNDOSE: LECHADA FINA EN LOS BLOQUES DE 10 CMS. DE ESPESOR. LECHADA GRUESA EN LOS BLOQUES DE 15 CMS. EL CONCRETO FLUIDO DEBERÁ SER DE CONSISTENCIA FLUIDA Y CON UN REVENIMIENTO NO MENOR DE 6", Fc=180 Kg/Cms2.
- E-3.5 LA PARTE DE LAS PAREDES DE LOS BLOQUES DE CONCRETO QUE ESTÉN EN CONTACTO CON EL SUELO SE REPELLARÁ CON MORTERO DE CEMENTO-ARENA, CON RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DE 90 Kg/Cms2.
- E-3.6 LA LONGITUD DE TRASLAPE SERÁ DE 40 VECES EL DIÁMETRO DE LA VARILLA, PARA TODO EL REFUERZO ANCLADO EN LA MAMPOSTERÍA, LA ALTURA MÁXIMA DE CAÍDA PARA EL GROUT SERÁ DE 1.00 MT.
- E-3.7 EL GROUT DEBERÁ CONSOLIDARSE POR VIBRADO O VARILLADO.
- E-3.8 SOLO SE LLENARÁN CON GROUT LOS HUECOS CON REFUERZO, EXCEPTO QUE SE ESPECIFIQUE EN LOS PLANOS DE OTRA MANERA.
- E-3.9 LOS ANCLAJES EN LAS ESQUINAS, INTERSECCIONES Y TERMINALES DE LAS PAREDES DE MAMPOSTERÍA SE CONSTRUIRÁN COMO MUESTRA EN HOJA E-1
- E-3.10 LAS REPISAS Y CARGADEROS SE REGISTRARÁN POR LO MOSTRADO EN HOJA E-1

E-4.0 ACERAS Y PAVIMENTOS

- E-4.1 LA LOSA DE ACERAS Y PAVIMENTOS SE HARÁ CON CONCRETO FC 140KG/CM2.

E-5.0 TRASLAPES Y DOBLECES.

- E-5.1 LAS LONGITUDES DE TRASLAPES SE HARÁN COMO SE MUESTRA EN LA TABLA 1 Y 2.
- E-5.2 LOS ESTRIBOS EN VIGAS, NERVIOS Y SOLERAS, SE HARÁN DE UNA SOLA PIEZA Y CERRADOS. LOS EXTREMOS SE HARÁN CON UNA GANCHO STANDARD DE 135 CON UNA EXTENSIÓN DE SEIS VECES EL DIÁMETRO DEL ESTRIBO, PERO NO MENOR QUE OCHO CENTÍMETROS. (VER ESQUEMA 1)
- E-5.3 LAS GRAPAS COMPLEMENTARIAS DEBERÁN ENLAZAR A UNA VARILLA LONGITUDINAL DE LA PERIFERÍA, SE HARÁN CON GANCHOS STANDARD DE 135 CON UNA EXTENSIÓN DE NO MENOS DE OCHO CENTÍMETROS (VER ESQUEMA 1)
- E-5.4 TODOS LOS DOBLECES SE HARÁN EN FRÍO Y DE ACUERDO AL ACI 318-89 (VER ESQUEMA 1)

E-6.0 VIGAS O SOLERAS.

- E-6.1 EL PRIMER ESTRIBO SE COLOCARÁ A UNA DISTANCIA DE 5 CMS. DE LA CARA DEL APOYO. EL REFUERZO TRANSVERSAL RESTANTE SE COLOCARÁ COMO SE ESPECIFICA EN LOS PLANOS.
- E-6.2 EL ESPACIAMIENTO DE ESTRIBOS EN EMPALMES TRASLAPADOS NO SERÁ MAYOR DE d/4 NI DE 10 CMS
- E-6.3 d ES APROXIMADAMENTE IGUAL A h-5 (h EN CMS) EL NÚMERO MÍNIMO DE ESTRIBOS EN TRASLAPES SERÁ DE 3.
- E-6.4 EL REFUERZO LONGITUDINAL QUE TERMINE EN UNA VIGA DE BORDE O DE ESQUINA DEBE PROLONGARSE HASTA LA CARA LEJANA DEL NÚCLEO DE LA COLUMNA O NERVIOS DE APOYO Y TERMINARSE CON UN GANCHO STANDARD COMO SE MUESTRA EN ESQUEMA 2.

E-7.0 FUNDACIONES.

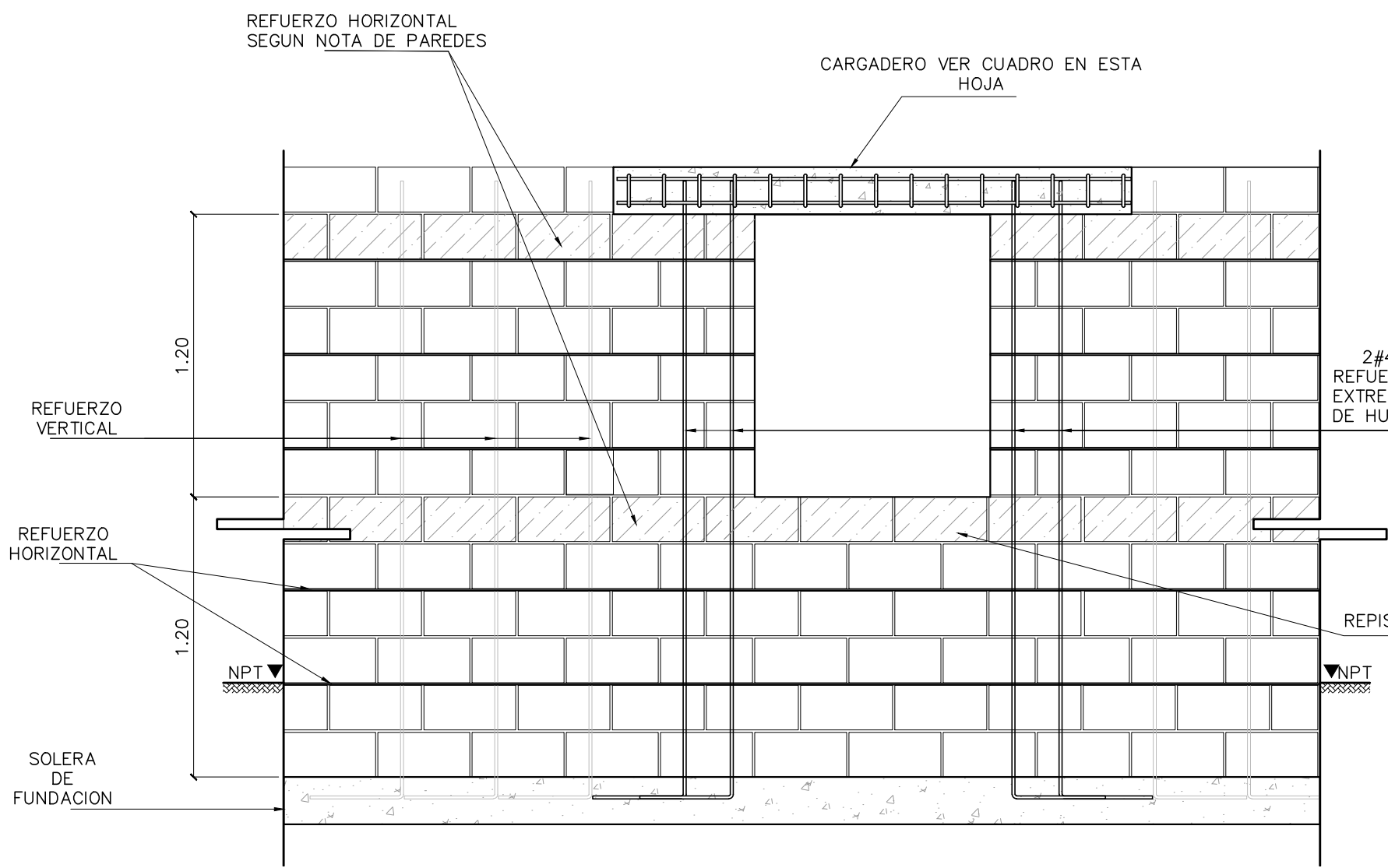
- E-7.1 LAS FUNDACIONES SE HAN DISEÑADO CONSIDERANDO UNA CAPACIDAD DE SUELO DE 1.50 KG/CM2. EL CONTRATISTA SERÁ EL RESPONSABLE DE VERIFICAR QUE EL SUELO DE CIMENTACIÓN CUMPLA CON ESTE VALOR, Y PARA ELLOS DEBERÁ REALIZAR PRUEBAS DE FONDO, DE MANERA ALEATORIA Y REPRESENTATIVAS.

E-8.0 RESPONSABILIDAD

- E-8.1 CUALQUIER CAMBIO O MODIFICACIÓN A ESTOS PLANOS SIN PREVIA APROBACIÓN DEL CONSULTOR, EXIME LA RESPONSABILIDAD DE ESTE.

REFUERZO EN PAREDES

TIPO	REFUERZO VERTICAL	REFUERZO HORIZONTAL
PARED DE 15 cm	1No.3 @ 0.40 max	BLOQUE SOLERA, BS-1 @0.60 + No2 @ 0.20
	CONCENTRAR No.3 EN BORDES, (VER PLANTA DE FUNDACIONES)	COLOCAR SOLERA DE REPISA Y CARGADERO SEGUN DETALLE TÍPICO (EN HOJA E-1)
	1No.4 @ 0.40 max	BLOQUE BS-1 @0.60 + 2 # 2 SEGUN DISTRIBUCIÓN EN ELEVACIÓN



DETALLE TÍPICO DE SOLERAS INTERMEDIAS, CARGADEROS Y REPISAS

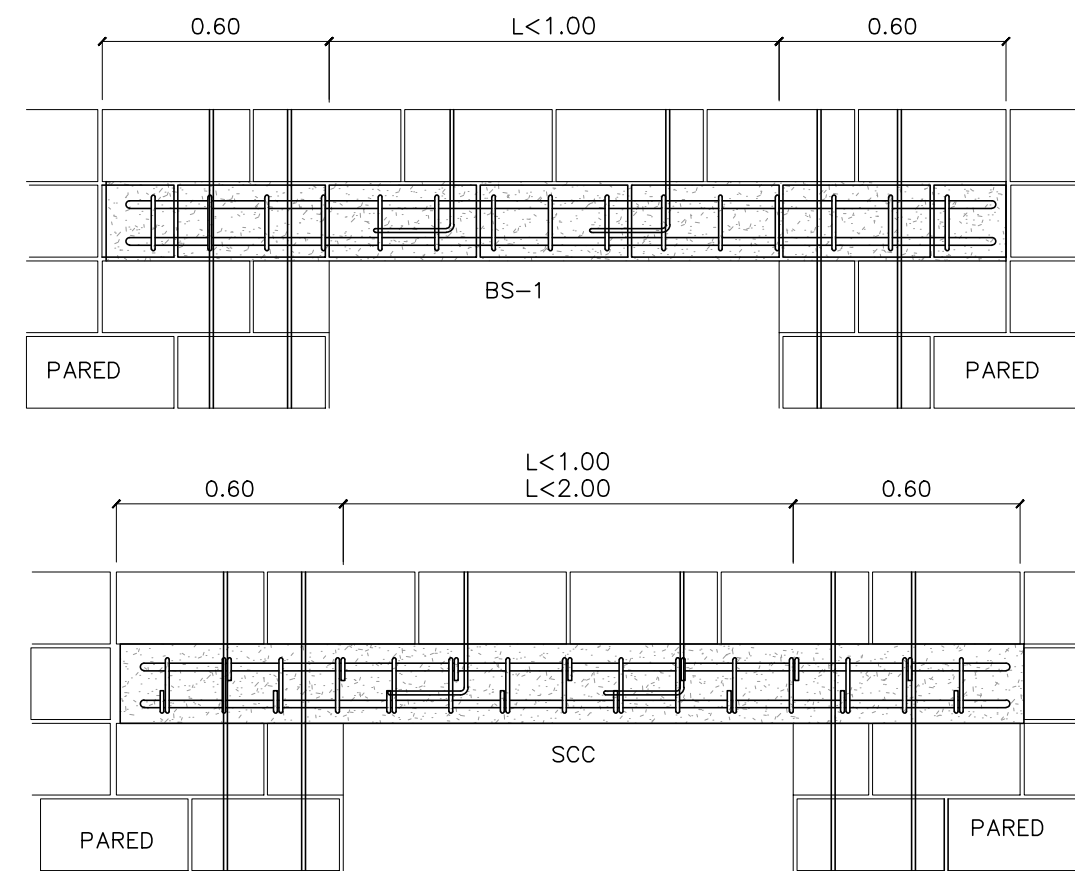
Esc 1:25

PROPIEDADES DE MATERIALES

- CONCRETO=f'c= 210.00 kg/cm2
- BLOQUE= f'm= 95.00 kg/cm2.
- ACERO CORRUGADO= f'y= 4200 kg/cm2.(grado 60)
- ACERO LAMINADO= f'y= 2530 kg/cm2. (grado 36)
- CONCRETO FLUIDO= f'c= 180.00 kg/cm2.
- ACERAS= f'c= 140.00 kg/cm2.

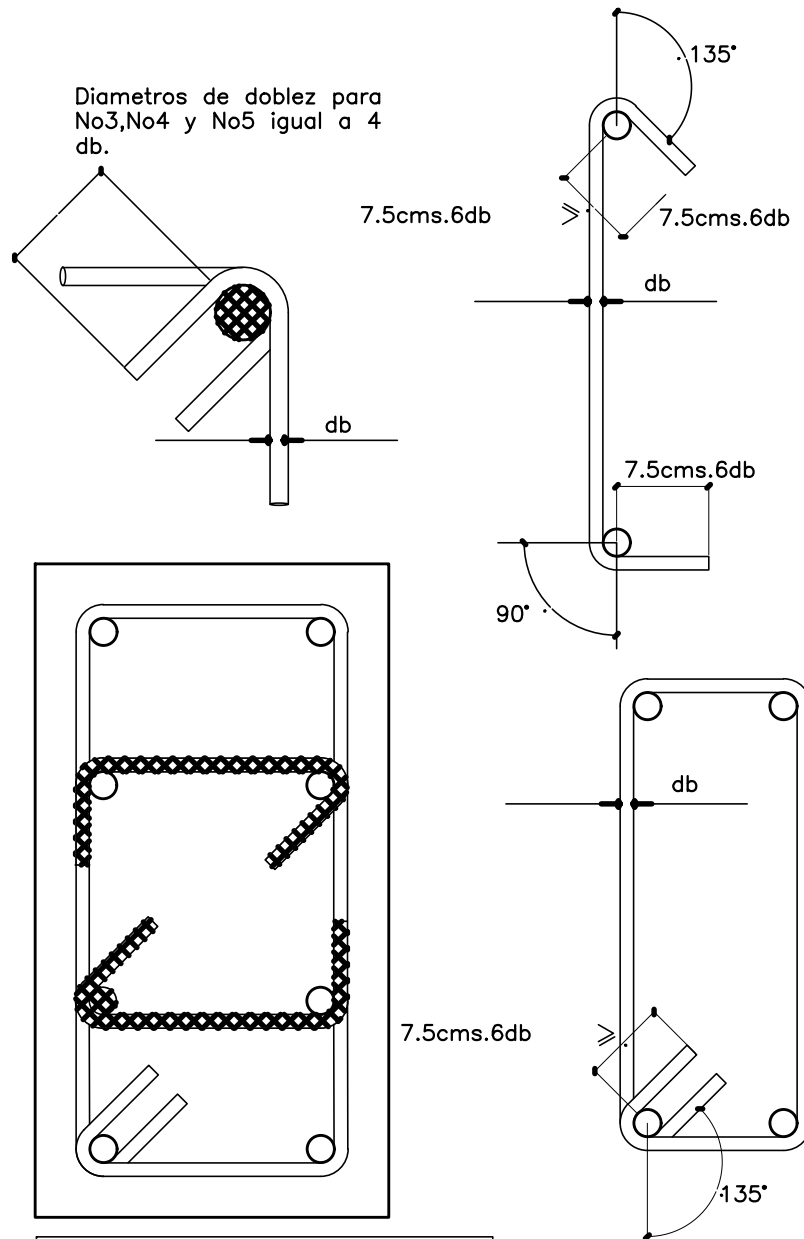
TABLA 1			
LONGITUD DE TRASLAPE			
ACERO GRADO 40, fy = 2800 Kg/cm			
BARRA No.	DIÁMETRO	VIGAS	COLUMNAS
2	1/4"	30	-
3	3/8"	35	-
4	1/2"	45	-

TABLA 2 (Ho MAX)		
LONGITUD DE TRASLAPE		
G 75, fy = 5000 Kg/cm		
ASTM	DIAM. mm	L cm
D-2	4.04 mm	30
D-3A	4.60 mm	30
D-4	5.72 mm	35
D-6	7.01 mm	40

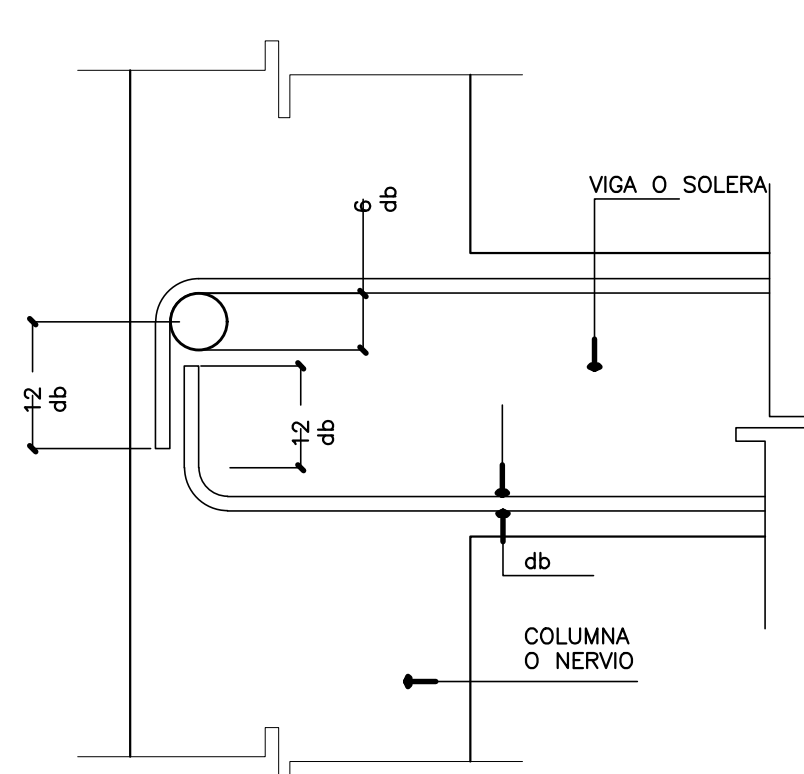


DETALLE TÍPICO DE CARGADEROS

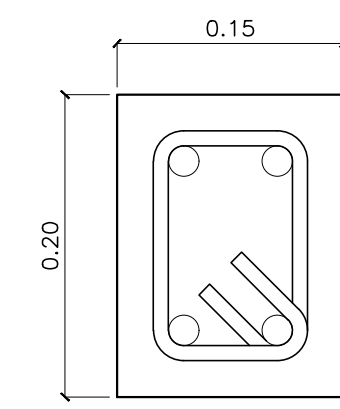
Esc 1:25



ESQUEMA 1
SIN ESCALA



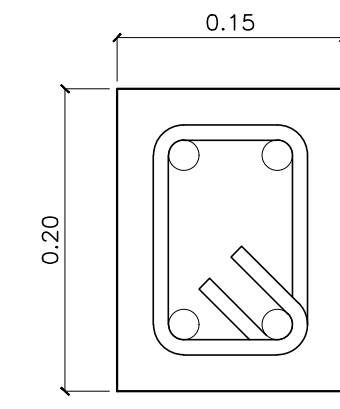
ESQUEMA 2
SIN ESCALA



4 No.3
ESTR. No.3 @ 0.15 mts.

SC

Esc 1:5



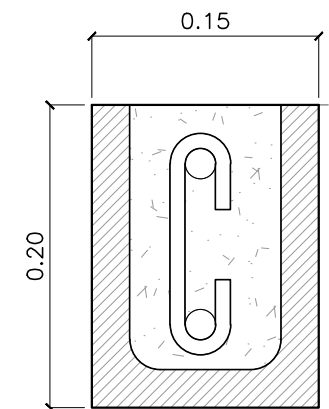
4 No.3
ESTR. No.3 @ 0.15 mts.

SCM

Esc 1:5

DETALLES DE SOLERAS

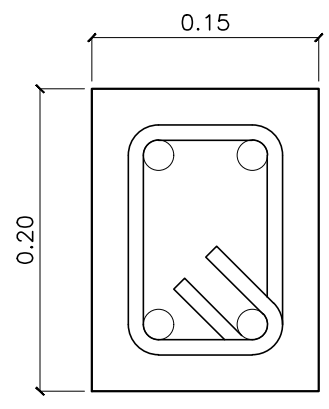
Esc INDICADA



2 No.3
G. No.2 @ 0.15 mts

BS-1

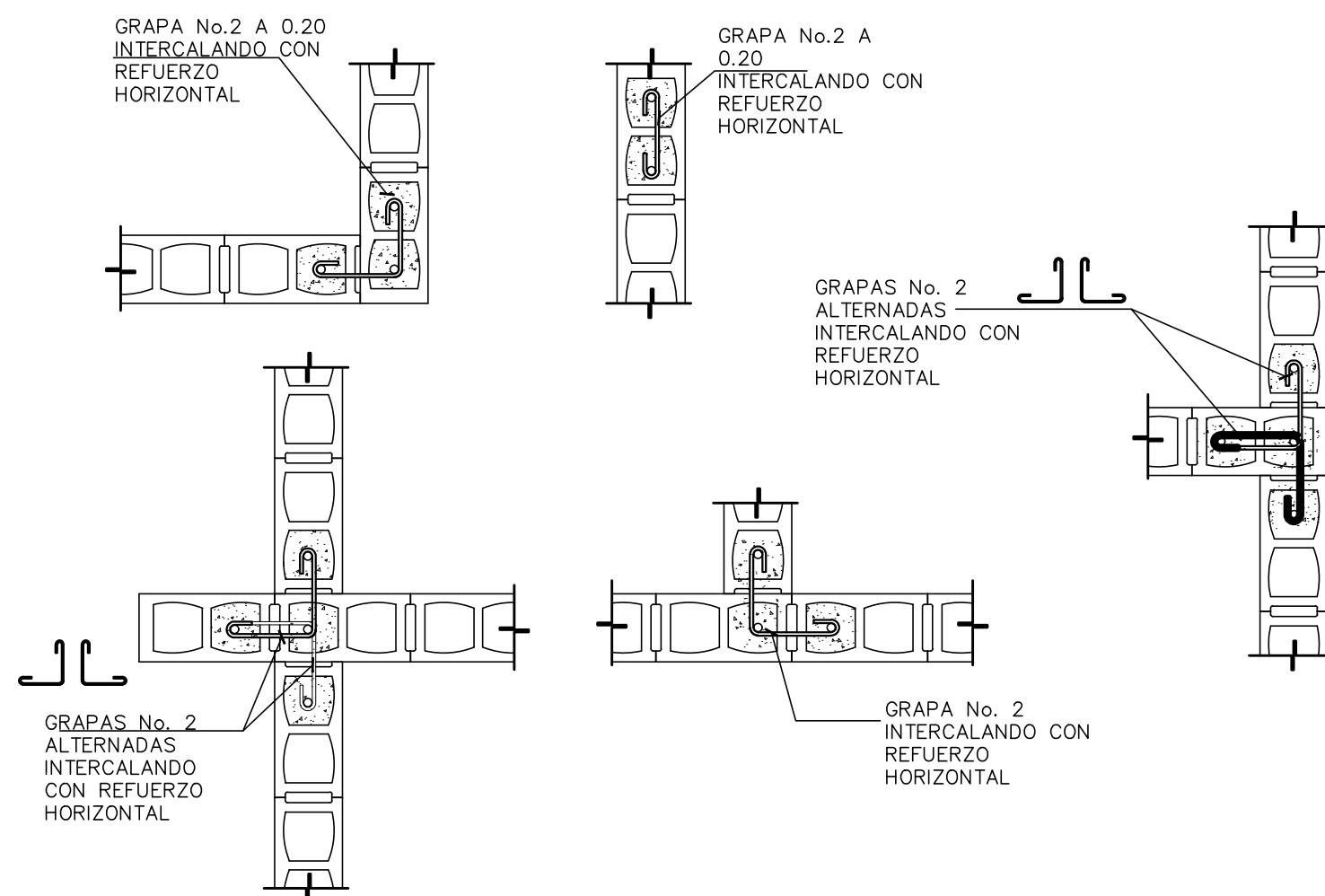
Esc 1:5



4 No.3
ESTR. No.3 @ 0.15 mts.

SCC

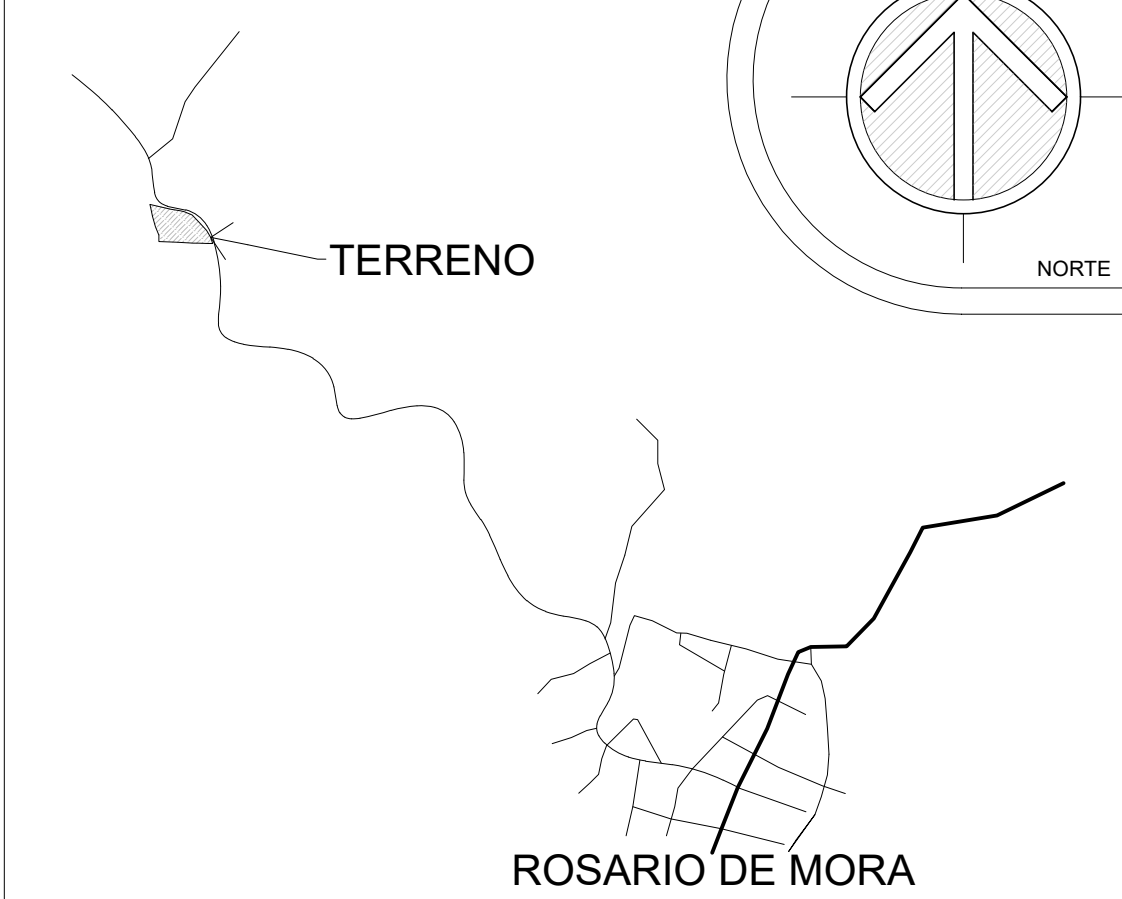
Esc 1:5



DETALLE DE UNIONES ENTRE PAREDES DE BLOQUE

Esc 1:25

ESQUEMA DE UBICACIÓN



ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA

ESQUEMA DE UBICACIÓN

ROSARIO DE MORA