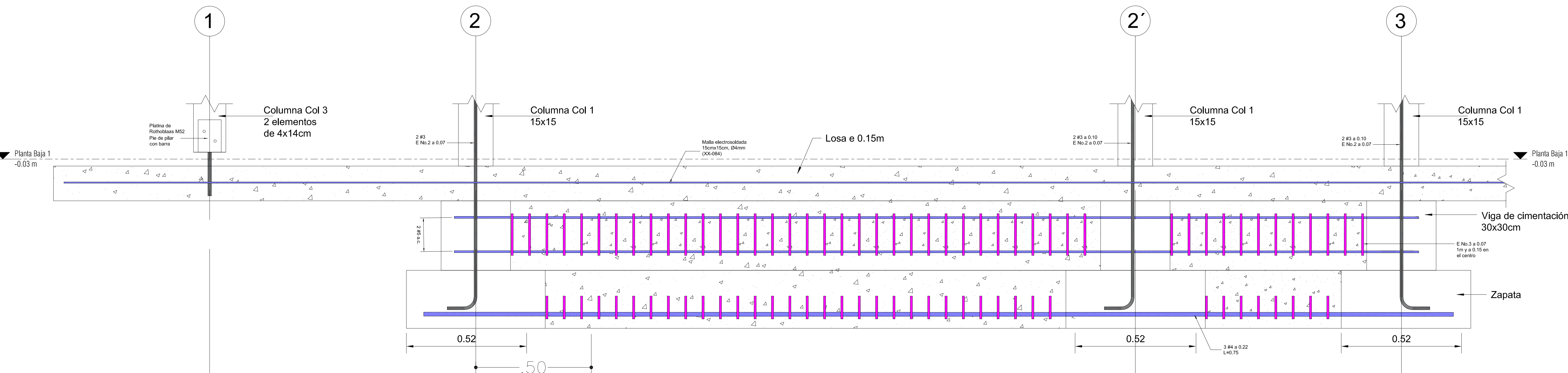
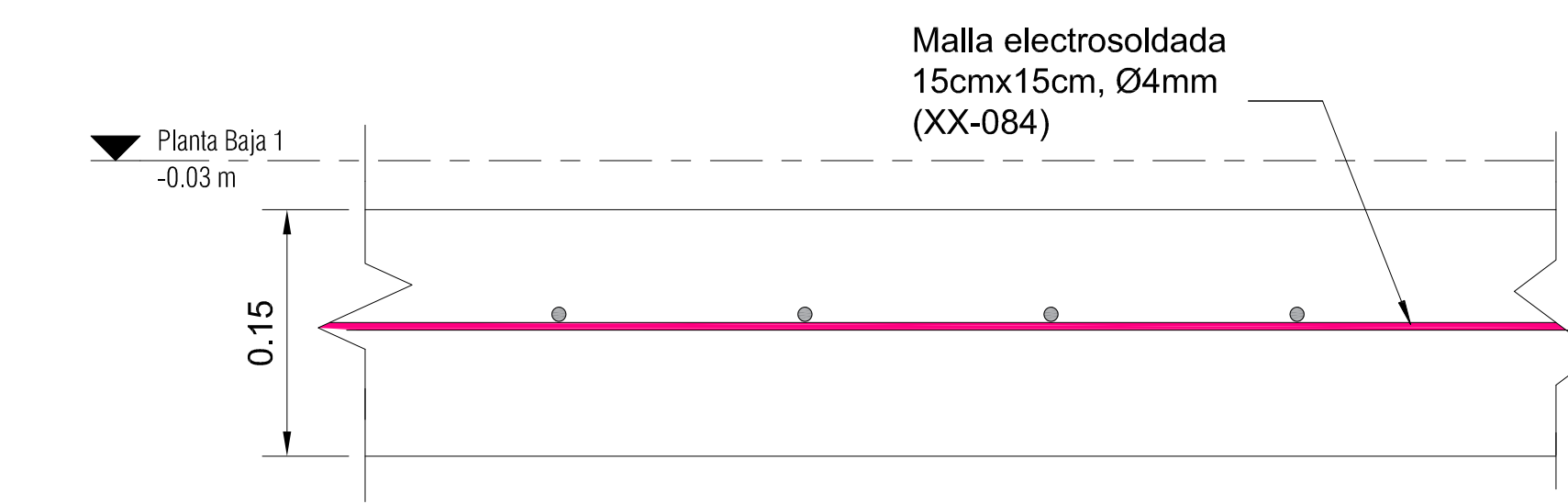


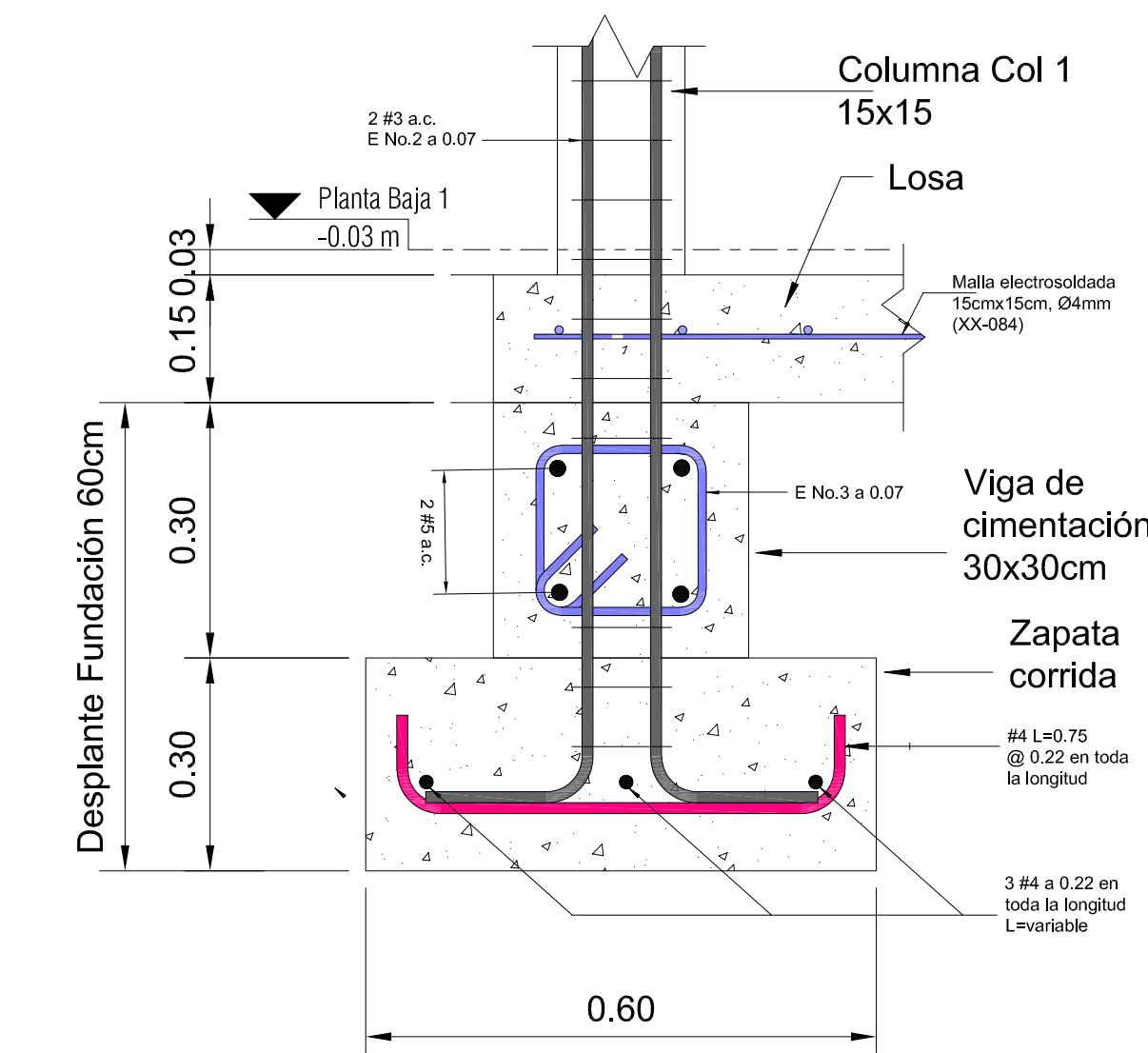
1 Fundaciones
ESC: 1:40



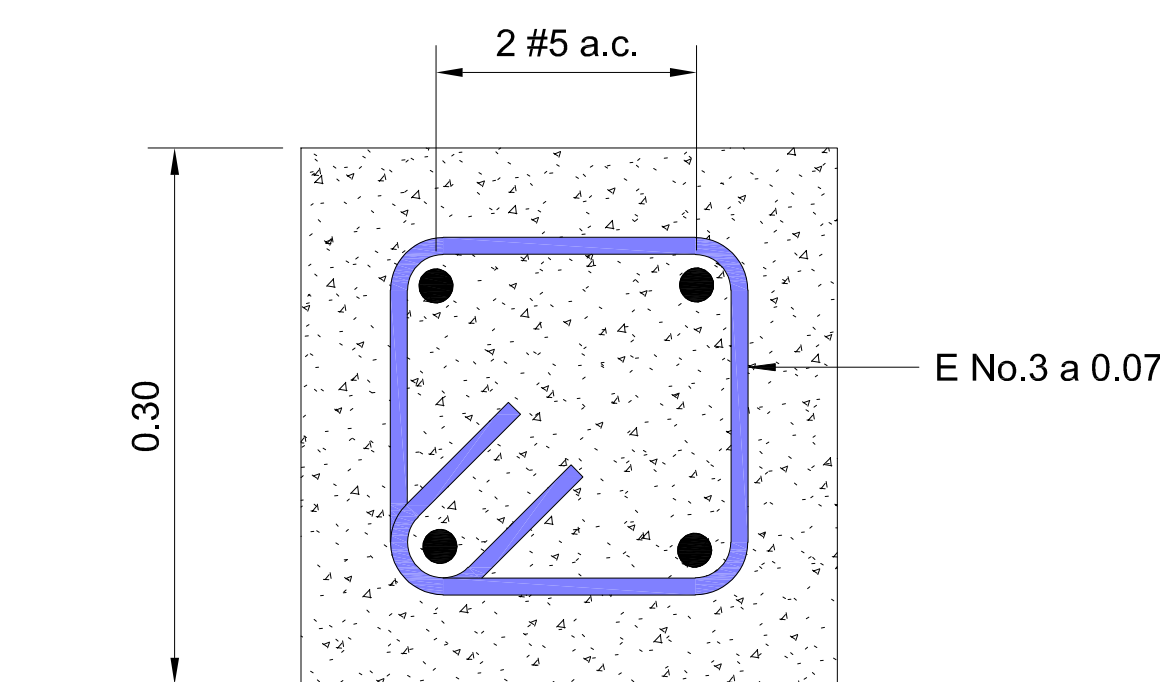
2 VIGA CIMENTACIÓN - ELEVACIÓN REFUERZO
ESC: 1:10



3 SECCIÓN LOSA
ESC: 1:5



4 SECCIÓN ZAPATA PT1
ESC: 1:10



5 SECCIÓN VIGA 0.30x0.30
ESC: 1:5

GANCHOS 180°				GANCHOS 135°				GANCHOS 90°			
BARRA	LONGITUD	DIAMETRO(=)		BARRA	LONGITUD (=)	DIAMETRO(=)		BARRA	LONGITUD(=)	DIAMETRO(=)	
2	0.14	0.04		2	0.08	0.035		2	0.11	0.04	
3	0.17	0.06		3	0.12	0.05		3	0.17	0.06	
4	0.21	0.08		4	0.15	0.08		4	0.22	0.08	
5	0.24	0.10						5	0.28	0.10	
6	0.29	0.12						6	0.33	0.12	
7	0.33	0.13						7	0.39	0.13	
8	0.38	0.15						8	0.44	0.15	
9	0.52	0.23						9	0.55	0.23	
10	0.59	0.26						10	0.62	0.26	

6 CUADRO LONGITUDES DE GANCHOS
ESC: SIN

CONVENCIONES

V.C.	Viga de Cimentación
a.c.	Ambas Caras
c.s.	Cara Superior
c.i.	Cara Inferior
e	Espesor

NOTAS GENERALES Y ESPECIFICACIONES:

1. Todas las dimensiones están dadas en metros a menos que se especifique otra unidad.

2. No realizar mediciones directas sobre planos.

3. NORMAS DE DISEÑO.
Reglamento Colombiano de Construcción Sismo Resistente NSR-10.
Specifications for structural Steel Buildings AISC 360-10.
ACI 318-14
NCh 214-8 (Norma Chilena)

4. PROPIEDADES DE LOS MATERIALES:
PESOS:

Peso unitario del acero: 78 kN/m³ (7800 kg/m³)
Peso unitario del concreto: 24 kN/m³ (2400 kg/m³)
Peso unitario de la madera: 4.3 kN/m³ (430 kg/m³)

CARACTERÍSTICAS DE LA MADERA:

Las propiedades correspondientes a los elementos de madera deben ser mínimo las siguientes:

- Tipo de madera: Pino laminado o macizo unido con Finger Joint inmunizado al vacío presión con una retención mínima de 6.4kg/m³ de CCA
- Grupo: ES6 según norma NSR-10.
- Densidad básica: 0.43 gr/cm³.
- Tipo de sección: rectangular.
- Humedad: CH < 12 %.
- Temperatura de servicio T < 37.8 °C.
- Tipo de acción: Individual.
- La pendiente de grano debe ser inferior a 1/15 (1/16, 1/18, 1/20).

CARACTERÍSTICAS DEL ACERO:

- Lámina HR calidad ASTM A36 con Fy = 252 MPa.
- Soldaduras de acuerdo a la norma AWS D1.
- Pernos de anclaje en acero inoxidable A316
- Tornillería tipo Rothoblaas con recubrimiento EVO o en acero inoxidable o similar
- Lámina en acero inoxidable A316

5. CARGAS DE DISEÑO

Carga muerta D: 0.15 kN/m²
Teja monorroof de Metecno o similar..... 0.05 kN/m²
Accesorios: 0.05 kN/m²
Machimbre 0.10 kN/m²

Nota: El peso propio de la estructura se calcula con el programa de diseño.

Carga viva: 0.35 kN/m²
Carga de cubierta Lr: 0.35 kN/m²

Velocidad del viento: 165km/h
Compresión: 0.48 kN/m²

Succión: 0.45 kN/m²
M. Barlovento: 0.48 kN/m²

M. Sotavento: 0.24 kN/m²
P. Laterales: 0.24 kN/m²

Carga sísmica E: 0.24 kN/m²

Nivel de amenaza sísmica: ALTA
Aceleración de pico efectiva Aa: 0.30

Velocidad pico efectiva Av: 0.25
Capacidad de disipación de energía: DMO

Grupo de uso: I
Factor de importancia: 1.0

Tipo de suelo: E
Sd: 0.93

Estudio de suelos MIG109A24 Ing. Marta Inés González (28-jun-2024)

6. CONTROL DE CALIDAD

Deben realizarse ensayos sobre muestras representativas de los materiales usadas en la construcción.

Concreto (ver evaluación y aceptación del concreto según C.S.G de la NSR-10). Debe tomarse muestras para prueba de resistencia del concreto al menos:

Una muestra por día.

Una muestra por cada 100 m² de la losa vaciada.

Una muestra por cada 5 m³ de concreto vaciado.

Una muestra por cada tipo de mezcla.

La muestra comprende 4 cilindros (2 cilindros para fallar a 7 días y 2 para fallar a 28 días).

7. La resistencia del concreto a los 28 días será de f'c= 21 MPa (210 kg/cm²). La relación A/C máxima debe ser de 0.45 para las resistencias mínimas especificadas.

8. El acero de refuerzo debe ser corrugado con un punto de cedencia Fy=420 MPa (f'c=4200kgf/cm²).

9. El recubrimiento tendrá una magnitud de 7.5 cm en cimentación y demas elementos segun NSR10

10. Las longitudes de traslapes, radios de doblaje y ganchos serán de acuerdo con lo indicado en las Norma Colombianas de Diseño y Construcción Sismo Resistente-NSR-2010 ó el código vigente.

9. En el sistema Durapanel o similar seguir especificaciones del fabricante

NOTAS :

1. Todas las dimensiones están dadas en metros a menos que se especifique otra unidad.

2. No realizar mediciones directas sobre planos.

3. Ver Notas Generales en plano A101.

4. Toda la tornillería será en acero inoxidable A316 y/o recubrimiento evo para los de Rothoblaas



PROYECTO:
Altamira PNN Munchique

DISEÑO:
ING. FABIAN ECHEVERRI

VALIDA: MAT: 65202-29453 CND

REVISÓ:
ESTUDIO DE SUELOS No. MIG109A/24
Fecha del Informe: 28 de junio de 2024
Marta Inés González
Ingeniera Civil, M.Sc. Geotecnia
H. Prof. No. 25202-09417

VALIDA:

DEBILDO:

Oribian Escobar

NOTAS:

MODIFICACIONES

FECHA: (DD/MM/AA)

Modificaciones 00/00/00

CONVENCIONES NOMENCLATURA

LOCALIZACIÓN

CONTIENE:

CIMENTACIÓN

FECHA:

15/05/2024

ARCHIVO CAD:

CÓDIGO DEL PLANO:

MUN- EST-A101

ESCALA:

INDICADA

1

8