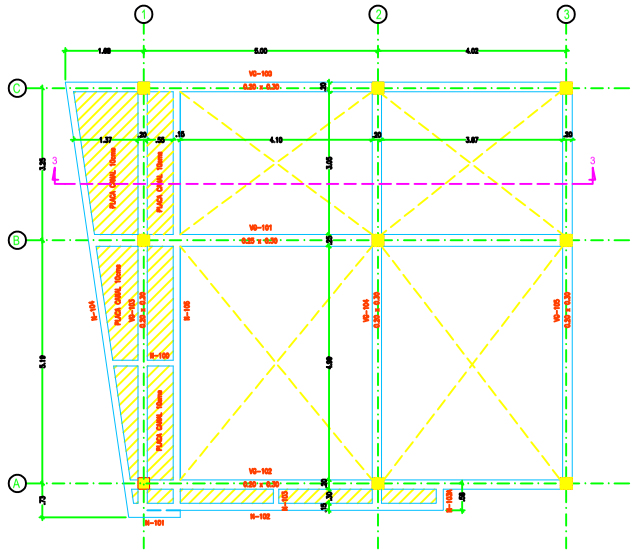
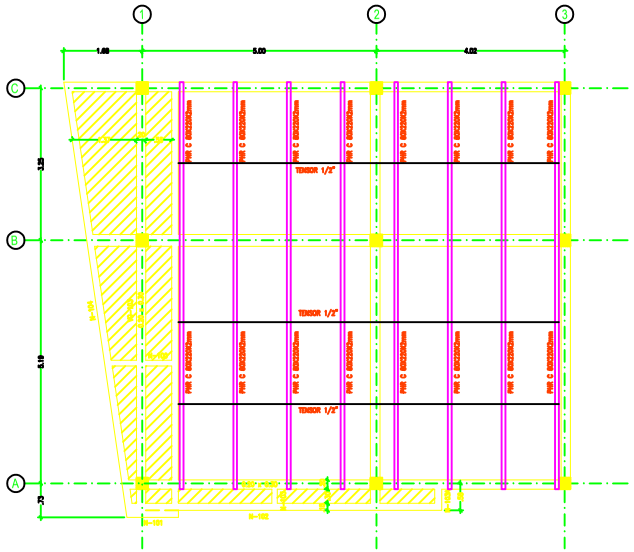


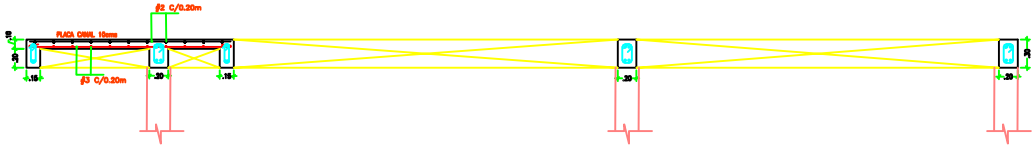
PLANTA ESTRUCTURAL DE CUBIERTA

ESC. 1 : 50



PLANTA ESTRUCTURAL DE CORREAS

ESC. 1 : 50



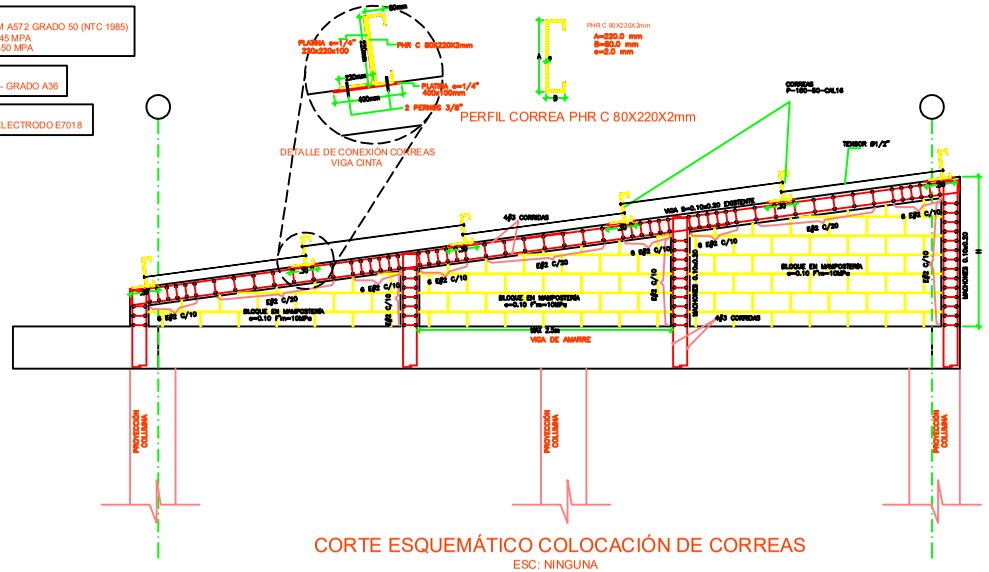
CORTE 3-3

ESC. 1 : 25

NOTA:
ACERO CUMPLE ASTM A572 GRADO 50 (NTC 1985)
PUNTO DE ROTURA 345 MPA
PUNTO DE TENSIÓN 450 MPA

NOTA:
PLATINAS EN ACERO - GRADO A36

NOTA:
PARA SOLDADURA - ELECTRODO E7018

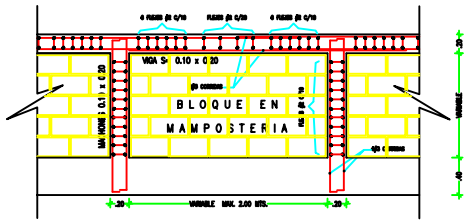


DETALLE DE CONEXIÓN CORREAS VIGA CINTA

PERFIL CORREA PHR C 80X220X2mm

CORTE ESQUEMÁTICO COLOCACIÓN DE CORREAS

ESC: NINGUNA



DESPIECE DE ANTEPECHO

ESC. 1 : 25

PROYECTO:
PARQUEADERO PALACIO DE JUSTICIA
CARRERA 13 N° 12-558 - SAN BENITO ABAD – SUCRE

SOLICITANTE:
PALACIO DE JUSTICIA SAN BENITO ABAD

DISEÑADOR ESTRUCTURAL:

LIZETH BERRIO CARABALLO
INGENIERA CIVIL
ESPECIALISTA EN ANÁLISIS DISEÑO DE ESTRUCTURAS
MP 22203-274539 CORD.

REVISOR INDEPENDIENTE DE LOS DISEÑOS ESTRUCTURALES:

NO REQUIERE

ESPECIFICACIONES

A. GENERALES

A.1. EL DISEÑO ESTRUCTURAL ESTA REALIZADO BAJO LOS REQUERIMIENTOS DE LA LEY 400 DE 1997, (NSR-10).

A.2. CARGA VIVA DE DISEÑO EN LOSA PARA ÁREAS DE:

*CUBIERTA LIVIANA DE 50 kg/m2
*PLACA CANAL DE 200 kg/m2

A.3. SISTEMA ESTRUCTURAL DE RESISTENCIA SÍSMICA: PÓRTICO RESISTENTE A MOMENTO.

A.4. ZONA DE AMENAZA SÍSMICA= INTERMEDIA

A.5. GRADO DE CAPACIDAD DE DISIPACIÓN DE ENERGÍA MODERADA=(DMO).
A.6. GRUPO DE USO=I.

A.7. Aa=0.10, Av=0.15, Fa=1.60, Fv=2.20.
A.8. PERFIL DE SUELO=D

A.9. TODAS LAS MEDIDAS ESTÁN DADAS EN METROS EXCEPTO DONDE SE INDIQUE OTRA UNIDAD.

A.10. VERIFICAR COMPATIBILIDAD DE MEDIDAS ENTRE LOS PLANOS ARQUITECTÓNICOS Y ESTRUCTURALES EN CASO DE HABER DIFERENCIAS, PRIMAN LAS MEDIDAS ARQUITECTÓNICAS.

A.11. TODO CAMBIO ESTRUCTURAL DEBE SER APROBADO EN FORMA ESCRITA POR EL INGENIERO CIVIL CALCULISTA.

A.12. SERÁ RESPONSABILIDAD DEL CONSTRUCTOR VERIFICAR DE ACUERDO A CAP. A.6.5 DE LA NSR-10, LA SEPARACIÓN ENTRE ESTRUCTURAS ADYACENTES POR CONSIDERACIONES SÍSMICAS.

B. CONCRETO (NSR-10 C.5)

B.1. RESISTENCIA NOMINAL A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO EN VIGAS ÁREAS Y DE CIMENTACIÓN, COLUMNAS, ZAPATAS, LOSA DE ENTREPISO Y ESCALERAS f'c=24.5 MPa

B.3. TAMAÑO MAXIMO DEL AGREGADO GRUESO=3/4"

C. REFUERZO (NSR-10 C.7)

C.1. CORRUGADO FABRICADO EN CUMPLIMIENTO DE LA NORMA NTC 2289

C.2. RESISTENCIA NOMINAL A LA FLUENCIA DEL ACERO, fy.
fy=420 MPa PARA BARRAS #2
fy=422 MPa PARA BARRAS #3 Y MAYORES
fy=490 MPa PARA MALLA ELECTROSOLDADO Y REFUERZO MILIMETRADA

C.3. NO SE PERMITE SOLDAR EL REFUERZO

C.4. DONDE SE ESPECIFIQUE GANCHO, SE USARÁ GANCHO ESTÁNDAR. (SE ANEXA CUADRO DE GANCHOS, VER PLANO 3).

C.5. DONDE SE ESPECIFIQUE LA LONGITUD DE LA BARRA, SE INCLUYE LA LONGITUD DEL GANCHO.

C.6. NO SE PERMITE ATRAVESAR DUCTOS O TUBERÍAS POR DENTRO DE ELEMENTOS VIGAS O COLUMNAS

C.7. NO SE PERMITE APLICAR NINGÚN EPÓXICO AL REFUERZO SIN AUTORIZACIÓN DEL INGENIERO CALCULISTA.

C.8. NO SE PERMITE DESENCOFRAR ANTES DEL 7MO DÍA DE HABER FUNDIDO, SE REQUIERE AUTORIZACIÓN DEL CALCULISTA PARA TAL ACTIVIDAD EN CUALQUIERA DE LOS CASOS

D. RECUBRIMIENTO DEL REFUERZO (NSR-10 C.7.7)

D.1. VIGAS DE CIMENTACIÓN Y ZAPATAS Y/o PILOTES 76 mm AL REFUERZO. APLICA PARA ELEMENTOS EN CONTACTO PERMANENTE CON EL SUELO.

D.2. VIGAS AÉREAS Y COLUMNAS 50 mm AL REFUERZO.

D.3. LOSAS AÉREAS 20 mm AL REFUERZO.

E. RECUBRIMIENTO DEL REFUERZO (NSR-10 C.7.7)

E.1. CAPACIDAD PORTANTE DE SUELO SEGUN ESTUDIO DE SUELOS: 15 Tonsm2, FACTOR DE SEGURIDAD DE 3.0. E.2. PROFUNDIDAD DE DESPLANTE: 2P: 1.00m 0 DESDE EL NIVEL ACTUAL DE TERRENO Y HASTA ENCONTRAR SUELO FIRME.

CONTIENE:
PLANTA ESTRUCTURAL DE CUBIERTA
PLANTA ESTRUCTURAL DE CORREAS
CORTE 3-3
CORTE ESQUEMÁTICO COLOCACIÓN DE CORREAS
DETALLE DE ANTEPECHO

ACTUALIZACIONES	VERSIONES	FECHAS
DISEÑOS INICIALES	0	DIC-2025

ESCALA: INDICADA
FECHA: DICIEMBRE-2025

DISEÑO:
ING. LIZETH BERRIO CARABALLO

PLANCHA:
2/5