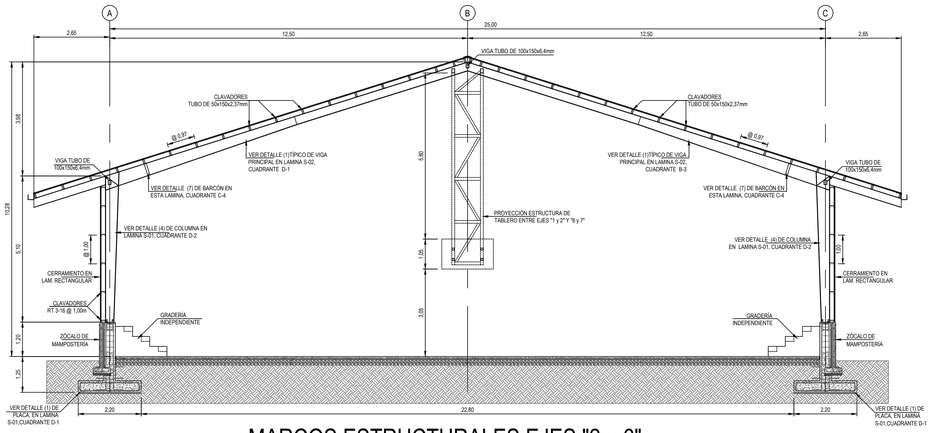
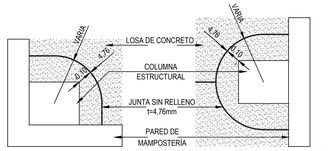


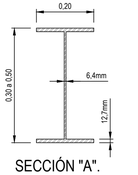
MARCOS ESTRUCTURALES EJES "2 a 6".

ESCALA_____1:150



DETALLE DE JUNTAS DE AISLAMIENTO EN COLUMNA.

ESCALA_____1 : 20



SECCIÓN "A".

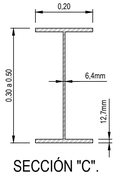
ESCALA_____1 : 10

COLUMNA DE MARCO ESTRUCTURAL

SECCIÓN "B".

ESCALA_____1 : 10

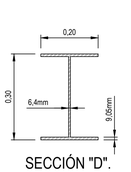
COLUMNA FACHADA



SECCIÓN "C".

ESCALA_____1 : 10

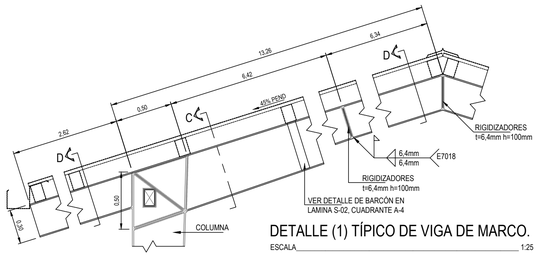
VIGA DE MARCO ESTRUCTURAL



SECCIÓN "D".

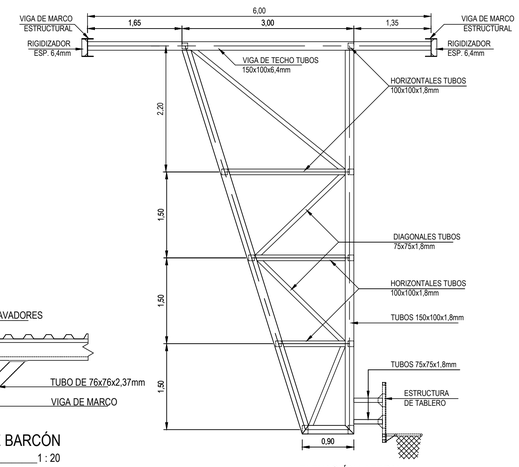
ESCALA_____1 : 10

COLUMNA DE MARCO ESTRUCTURAL

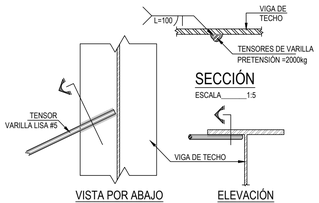


DETALLE (1) TÍPICO DE VIGA DE MARCO.

ESCALA_____1:25

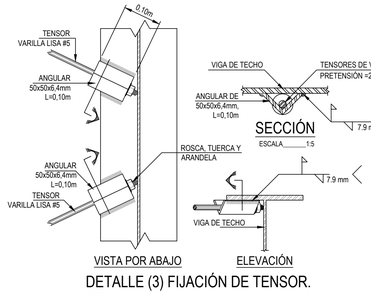


ELEVACIÓN LATERAL



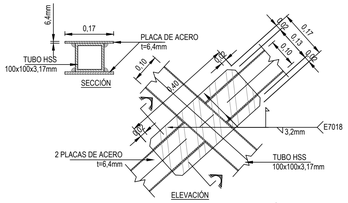
DETALLE (2) FIJACIÓN DE TENSOR.

ESCALA_____1: 7.5

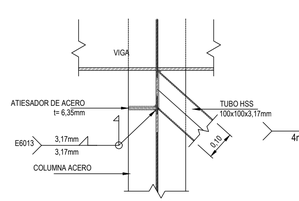


DETALLE (3) FIJACIÓN DE TENSOR.

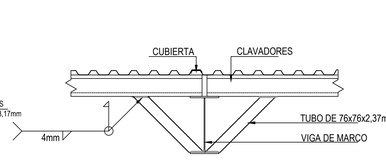
ESCALA_____1:7.5



DETALLE (4) INTERSECCIÓN DE ARRIOSTRE. ESCALA_____1:10

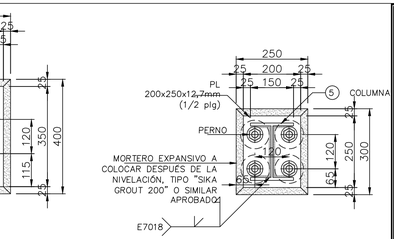


DETALLE (5) FIJACIÓN SUPERIOR DE ARRIOSTRES. ESCALA_____1:10



DETALLE (7) TÍPICO DE BARCÓN

ESCALA _____1 : 20



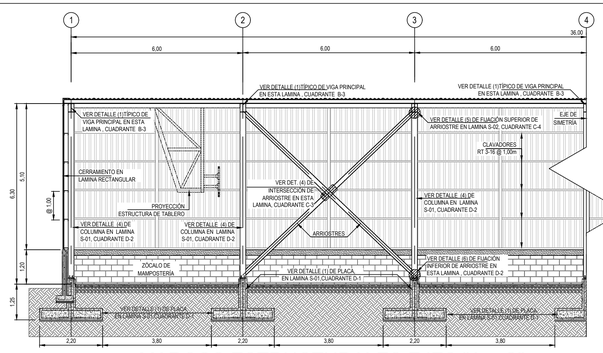
DETALLE DE PLACA DE ASIENTO PL01.

ESCALA_____1:10

milímetros

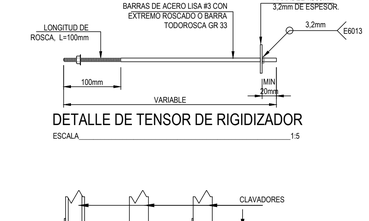
DETALLE DE PLACA DE ASIENTO PL02.

ESCALA_____1:10



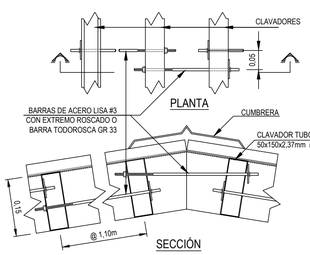
MARCOS ESTRUCTURALES EJES "A y C".

ESCALA_____1:150



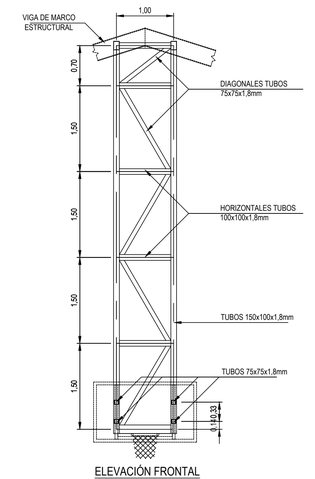
DETALLE DE TENSOR DE RIGIDIZADOR

ESCALA_____1:5



DETALLE (9) DE RIGIDIZADORES.

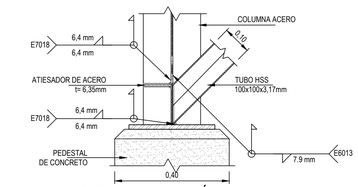
ESCALA_____1:7.5



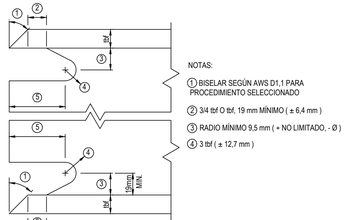
ELEVACIÓN FRONTAL

DETALLE DE ESTRUCTURA DE TABLERO DE BALONCESTO.

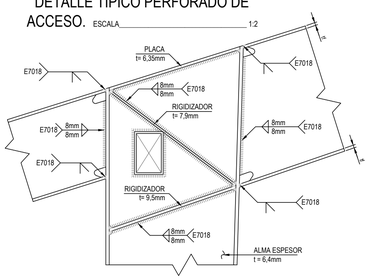
ESCALA_____1:50



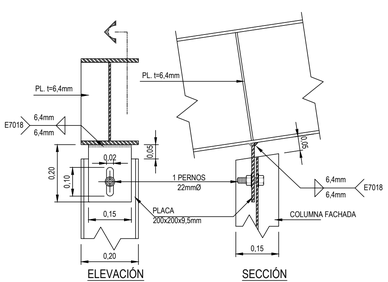
DETALLE (6) FIJACIÓN INFERIOR DE ATIEZADORES. ESCALA_____1:10



DETALLE TIPICO PERFORADO DE ACCESO. ESCALA_____1:2



DETALLE DE UNIÓN VIGA-COLUMNA EN MARCO DE ACERO. ESCALA ____1 : 10



DETALLE (8) OJO CHINO EN COLUMNAS FACHADA ESCALA _____1 : 10

CONCRETO

EL CONCRETO DE LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES TENDRÁ LA SIGUIENTE RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN (f'c), MEDIDA A LOS 28 DÍAS DE COLADO, EN kg/cm²:

PISOS DE CONCRETO	210
FUNDACIONES,COLUMNAS, VIGAS Y LOSAS	**210**
MOCHETAS COMO RELLENO DE BLOQUES	175
SELLO DE PLACAS DE FUNDACIÓN	140

ACERO DE REFUERZO

LA VARILLA DE REFUERZO TENDRÁ EL SIGUIENTE ESFUERZO MÍNIMO DE FLUENCIA (fy), EN kg/cm²

VARILLA DEFORMADA #6 Y MAYORES :	4200
VARILLA DEFORMADA #3 A #5:	2800
VARILLA LISA #2:	2320

LAS LONGITUDES DE ANCLAJES Y TRASLAPE DE VARILLAS SERÁN LAS SIGUIENTES:

VARILLA #	2	3	4	5	6	7	8	10
LONGITUD ANCLAJE:	30	30	40	50	60	70	90	110
CON GANCHO ESTÁNDAR DE	15	20	25	30	35	45	45	50
TRASLAPE SUPERIOR	30	30	40	80	100	140	160	210
TRASLAPE INFERIOR	30	30	40	70	70	110	120	160
PATA DE ARO	15	15	20	30	30	40	40	50

LOS RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS AL BORDE SERÁN LOS SIGUIENTES, EN cm:

FUNDACIONES:	7
COLUMNAS, VIGAS O MUROS BAJO TIERRA:	5
COLUMNAS, VIGAS, MUROS Y LOSAS:	2,5
MOCHETAS Y VIGAS SECUNDARIAS:	2

FUNDACIONES

SE DISEÑO PARA UNA CAPACIDAD ADMISIBLE DE 10 ton/m² (30T/m² A LA FALLA) A NIVEL DE DESPLANTE DE FUNDACIONES.
EN CASO QUE NO SE ENCUENTRE ESA CAPACIDAD, A LA PROFUNDIDAD REQUERIDAD, SE DEBERA HACER UNA SUSTITUCION SEGUN EL ESQUEMA DE SUSTITUCION TIPICO O BUSCAR COLOCAR PILOTES O MEJORAMIENTO DEL SUELO.

1. EL TERRENO DEBE ESTAR FIRME, NIVELADO Y CON EL NIVEL DE COMPACTACIÓN ESPECIFICADA: 91% DEL PROCTOR MODIFICADO ó 95% PROCTOR ESTÁNDAR

2. LA BASE DE LASTRE COMPACTADO AL 91% DEL PROCTOR MODIFICADO SE COLOCARA Y COMPACTARA EN 2 CAPAS DE 150mm CADA UNA. EL ING. RESIDENTE DEBERÁ DEJAR CONSTANCIA EN BITÁCORA DE LAS COMPROBACIONES DE COMPACTACIÓN REALIZADAS POR EL LABORATORIO.

3. EL MATERIAL A USAR DEBERÁ SER APROBADO PREVIAMENTE POR LA INSPECCIÓN Y POR EL LABORATORIO. SE DEBERÁ PRESENTAR PARA APROBACIÓN DE LA INSPECCIÓN UN DISEÑO DE MEZCLA QUE CUMPLA CON LO INDICADO EN LAS ESPECIFICACIONES Y CON LO SIGUIENTE:
a) f'c'>210 kg/cm2.
b) MODULO DE ROPTURA PROMEDIO: 30kg/cm2 (SEGÚN ASTM C-78).
c) TAMAÑO MÍNIMO DE AGREGADO GRUESO: 38mm (50% 38mm y 50% 9,5mm).
d) REVENIMIENTO MÁXIMO: 7cm ANTES DE APLICAR ADITIVOS PLASTIFICARES.

4. SE PRESENTA UNA PROPUESTA DE JUNTAS DE CONSTRUCCIÓN. ESTA SE PUEDE CAMBIAR SIEMPRE Y CUANDO EL CONTRATISTA PRESENTE UN PLANO CON LA PROPUESTA Y OBTENGA APROBACIÓN PREVIA, DE MANERA ESCRITA DE PARTE DEL INSPECTOR.

5. JUNTA DE CONSTRUCCIÓN Y DE CONTRACCIÓN: SE DEBERÁN CORTAR CON SIERRA TAN PRONTO ENDUREZCA EL CONCRETO.

6. EL ACABADO DE PISO SERÁ TIPO 2 (SEGÚN ACI 302). LOS FACTORES DE PLANICIDAD Y DE NIVEL SON, RESPECTIVAMENTE, FL = 20 Y FF = 30

7. LA CURA DE CONCRETO SERÁ POR INUNDACIÓN POR UN LAPSO NO MENOR A 14 DÍAS, O APLICACIÓN DE MEMBRANA DE PARAFINA.

8. EL RELLENO DE LAS JUNTAS DE CONTRACCIÓN Y CONSTRUCCIÓN SE HARÁN DE ACUERDO CON LOS DETALLES INCLUIDOS EN ESTOS PLANOS, CON UN MATERIAL EPOXICO SEMI RÍGIDO, CON UNA CAPACIDAD DE ELONGACION DEL 100% TAL COMO EL EUCO 800 o SIMILAR APROBADO. SE COLOCARA 2 MESES DESPUÉS DE COLADO EL PISO.

cfia
Colegio Federado de Ingenieros y de Arquitectos de Costa Rica

CONTRATO	OC 1127988
MONTO	¢ 190,799,209.00
FECHA VISADO CFIA	18/12/2023
CATASTRO	SJ-111111-1111
ÁREA DE TASACIÓN (CFIA)	942 M2
REGISTRADO POR BITACORA	A-5903

ESTE SELLO TIENE UNA VIGENCIA DE 4 AÑOS, VENCE EL 18/12/2027
(vencimiento aplica sólo a planos constructivos)

SI NO HAY CONCORDANCIA ENTRE LA INFORMACIÓN DEL SELLO Y EL RESULTADO DE LA CONSULTA MEDIANTE EL CÓDIGO, EL SELLO ES NULO.

NOMBRE DEL PROYECTO	
Cancha Techada DIE 2016 900 m²	
CLASIFICACIÓN SEGÚN DECRETO 36550	
INSCRIPCIÓN DE PLANOS TIPO ANTE CFIA	
PROPIETARIO	**CÉDULA**
MINISTERIO DE EDUCACIÓN PÚBLICA	2-100-042002
DIRECCIÓN	**UBICACIÓN**
AVENIDA 3 CALLE 1, SAN JOSÉ	PROVINCIA: SAN JOSÉ CANTÓN: SAN JOSÉ DISTRITO: CARMEN
Elaboración de planos y documentos	
ANTEPROYECTO	A-5903 SHEDDEN HARRIS MARIO ENRIQUE
	IC-5771 MENDOZA MORA HECTOR
	IE-14779 BENAVIDES ARIAS LUIS FABRICIO
PLANOS Y ESPECIFICACIONES TÉCNICAS	A-5903 SHEDDEN HARRIS MARIO ENRIQUE
	IC-5771 MENDOZA MORA HECTOR
	IE-14779 BENAVIDES ARIAS LUIS FABRICIO

ATENCIÓN MUNICIPALIDAD

Este proyecto no cuenta con profesional responsable de ejecución de obra

No puede tramitarse la SOLICITUD DE MEDIDORES, ni el PERMISO MUNICIPAL hasta que se complete la información bajo esta leyenda y se cuente con el sello del Colegio Federado de Ingenieros y Arquitectos de Costa Rica

PROYECTO:

CANCHA TECHADA (900m²)

PROTOTIPO 2023

-DEPARTAMENTO DE PROCESOS Y SOPORTE
ARQ. MARIO SHEDDEN HARRIS
ING. C/V. HECTOR MENDOZA MORA
ING. ELÉC. FABRICIO BENAVIDES ARIAS

INFORMACIÓN REGISTRO PÚBLICO:

PROPIETARIO:
CÉDULA JURÍDICA:
ÁREA:
PLANO CATASTRO:

CONTENIDO:

-DETALLES DE MARCOS ESTRUCTURALES
-DETALLES ESTRUCTURALES.
-DETALLE DE TABLERO BALONCESTO.

ESCALA	FECHA	LÁMINA	
INDICADA	2023	**S-02**	**5/7**