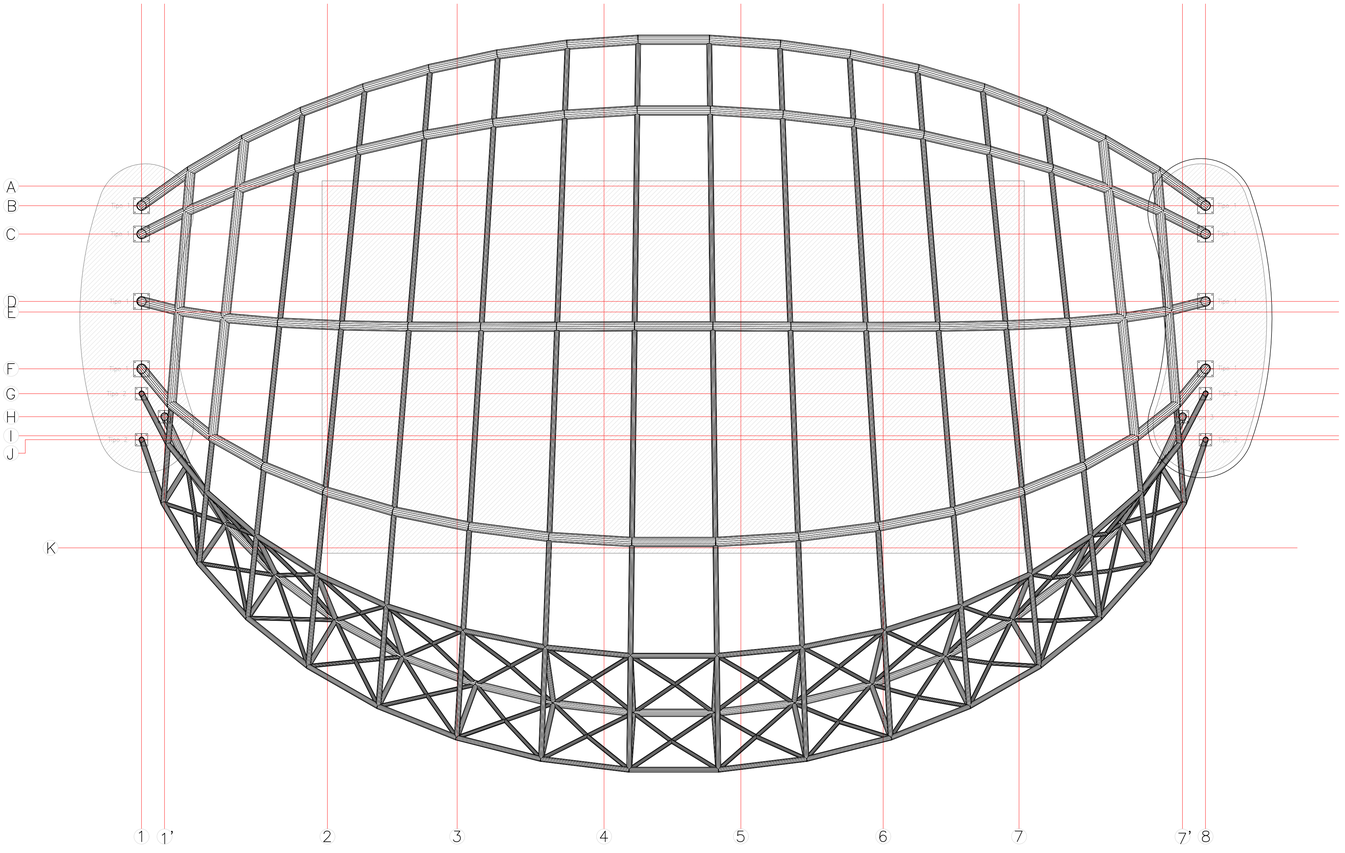
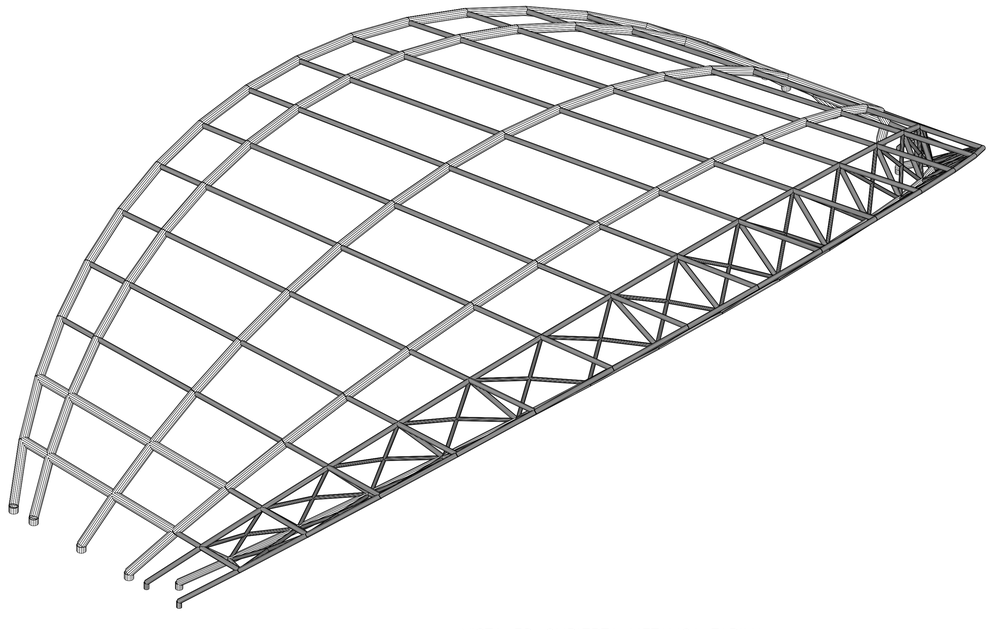


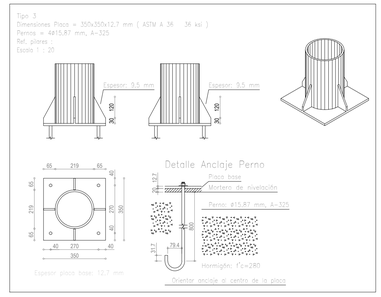
PLANTA ESTRUCTURAL CUBIERTA METALICA

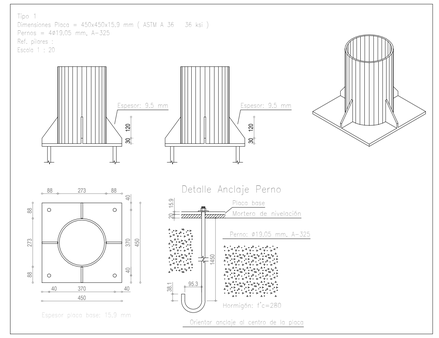
ESCALA: 1:75

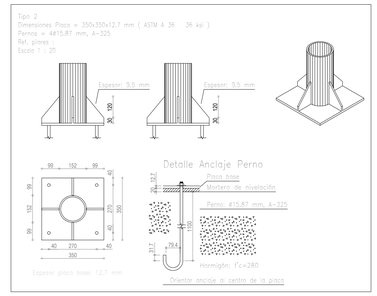


VISTA 3D CUBIERTA METALICA TARIMA

ESCALA: 1:75

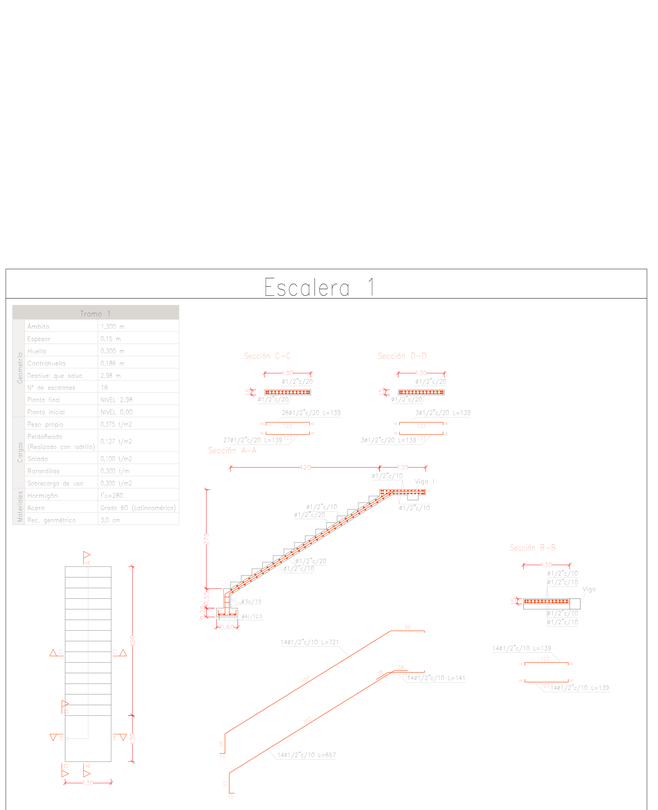




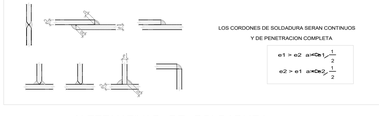


Escalera 1

Tramo 1	
Ámbito	1.200 m
Espesor	0.15 m
Huella	0.300 m
Contrahuella	0.186 m
Descanso que sirve	2.98 m
Nº de escalones	16
Planta final	NIVEL 2.58
Planta inicial	NIVEL 0.00
Peso propio	0.375 t/m2
Peldañeado (Realizados con ladrillo)	0.127 t/m2
Estuco	0.100 t/m2
Barandillas	0.300 t/m
Sobrecarga de uso	0.300 t/m2
Hormigón	f'c=280
Acero	Grado 60 (Latinoamérica)
Rec. geométrico	3.0 cm



Resumen Acero Escalera 1	Long. total (m)	Peso+10% (kg)
Grado 60 Ø1/2"	357.8	391



ALTERNATIVAS DE SOLDADURA

ESPECIFICACIONES TECNICAS	
1.– LAS DIMENSIONES ESTAN DADAS EN METROS Y CENTIMETRO, A MENOS QUE SE INDIQUE OTRA UNIDAD. 2.– LAS MEDIDAS SERAN VERIFICADAS EN EL SITIO DE LA OBRA. 3.– MATERIALES A USAR : – TUBOS ESTRUCTURALES ASTM A–500 GRADO C – FY = 3220 Kg/cm² (42.000 psi) 4.–PERNOS DE ANCLAJE ACERO SAE GRADO 8 5.– SOLDADURAS CONTINUAS UTILIZANDO ELECTRODO E6011 1/8" ELECTRODO O MIG EXITOS–6	6.– LIMPIEZA MANUAL SSPC – SP–2 UNA CAPA DE CROMATO DE ZINC ESPESOR 2.0 MILS PELICULA SECA Y DOS CAPAS DE ESMALTE ESP. 2.0 MILS PELICULA SECA 7.– ANTES DEL MONTAJE TODAS LAS ESTRUCTURAS DEBEN ESTAR PREVIAMENTE IDENTIFICADAS 8.– EL CONTRATISTA DE LA ESTRUCTURA METALICA DEBERA ELABORAR LOS PLANOS DE TALLER DE TODA LA ESTRUCTURA INCLUYENDO LOS DETALLES CONSTRUCTIVOS Y LOS DESPIECES ELABORAR LOS PLANOS DE TALLER DE TODA LA ESTRUCTURA 9.– EN ESTOS PLANOS NO SE INDICAN LOS ELEMENTOS AUXILIARES PARA EL MONTAJE PERO DEBEN SER CONSIDERADOS POR EL PROPONENTE Y/O CONSTRUCTOR

DIMENSIONES PARA EL DOBLAMIENTO DE VARILLAS

DIMENSIONES (en mm) PARA GANCHOS ESTANDAR

Para el doblamiento de las barra de refuerzo principal.

DESIGNACION DE LA BARRA	D	GANCHO 180° L	GANCHO 180° C	GANCHO 90° M	GANCHO 90° L	GANCHO 90° C
Nº3	76.2	190	102	102	292	203
Nº4	101.6	254	127	127	330	254
Nº5	114.4	286	143	143	368	305
Nº6	133.3	333	178	178	368	305
Nº7	152.4	381	203	203	444	406
Nº8	171.4	429	229	229	444	406
Nº10	304.8	686	305	305	616	559
Nº11	330.4	749	330	330	683	622
Nº14	430.0	975	430	430	887	774
Nº18	573.0	1219	573	573	1183	1031

Para el doblamiento de estribos

DESIGNACION DE LA BARRA	D	GANCHO 90° L	GANCHO 90° C	GANCHO 135° L	GANCHO 135° C
Nº3	38.0	64	86	131	
Nº4	50.8	108	114	151	
Nº5	63.6	134	143	189	
Nº6	114.3	153	165	192	
Nº7	133.3	196	190	172	
Nº8	152.4	444	406	362	

NORMA NSR–10 REVISION DE PLANOS

CAPITULO A–1 ART. A.1.5.2.1 PLANOS ESTRUCTURALES

CONCRETO : f'c= 4.000 p.s.i. (280 Kg/cm)

ACERO : a2 Fy = 40.000 p.s.i.

a3 a a8 Fy = 60.000 p.s.i.

- RESISTENCIA DEL SUELO 16.5 TN/M2
- NO SE TRABAJA CON PREESFORZADO
- EMPALMES Y CONEXIONES MOSTRADOS EN PLANOS
- GRADO DE DISIPACION DE ENERGIA SISMICA: DMO = ZONA DE AMENAZA INTERMEDIA
- CARGA MUERTA: 200 kg/m2
- CARGA VIVA: 750 kg/m2
- COEFICIENTE DE IMPORTANCIA: ESTRUCTURA DE OCUPACION NORMAL ; GRUPO = I
- TIPO DE PERFIL: D Fa=1.4 Fv=2.2

OBSERVACIONES:

ESPECIFICACIONES

1.–CONCRETO SOLADO 1600 KG/CM2
2.–CONCRETO ZAPATA 280 KG/CM2
3.–CONCRETO PEDESTAL 280 KG/CM2
4.–CONCRETO COLUMNAS 280 GK/CM2
5.– CONCRETO LOSA 280 KG/CM2
6– ACERO LONG. 4200 KG/CM2
7– ACERO TRANS. 2400 KG/CM2

CONTIENE:
PLANTA ESTRUCTURAL CUBIERTA METALICA
DETALLE PLATINAS ANCLAJE
DESPIECE ESCALERA 1

PROYECTO:
DISEÑO ESTRCUTURAL TARIMA PLAZOLETA DE FERIAS

DISEÑO:
GIANCARLO SOLANO LOBO
M.P. 5420215960 NTS

PROPIETARIO :
MUNICIPIO DE SAN MARTIN

FECHA:
JULIO/2025

DIBUJO:
G.E.G

PLANO:
3/5