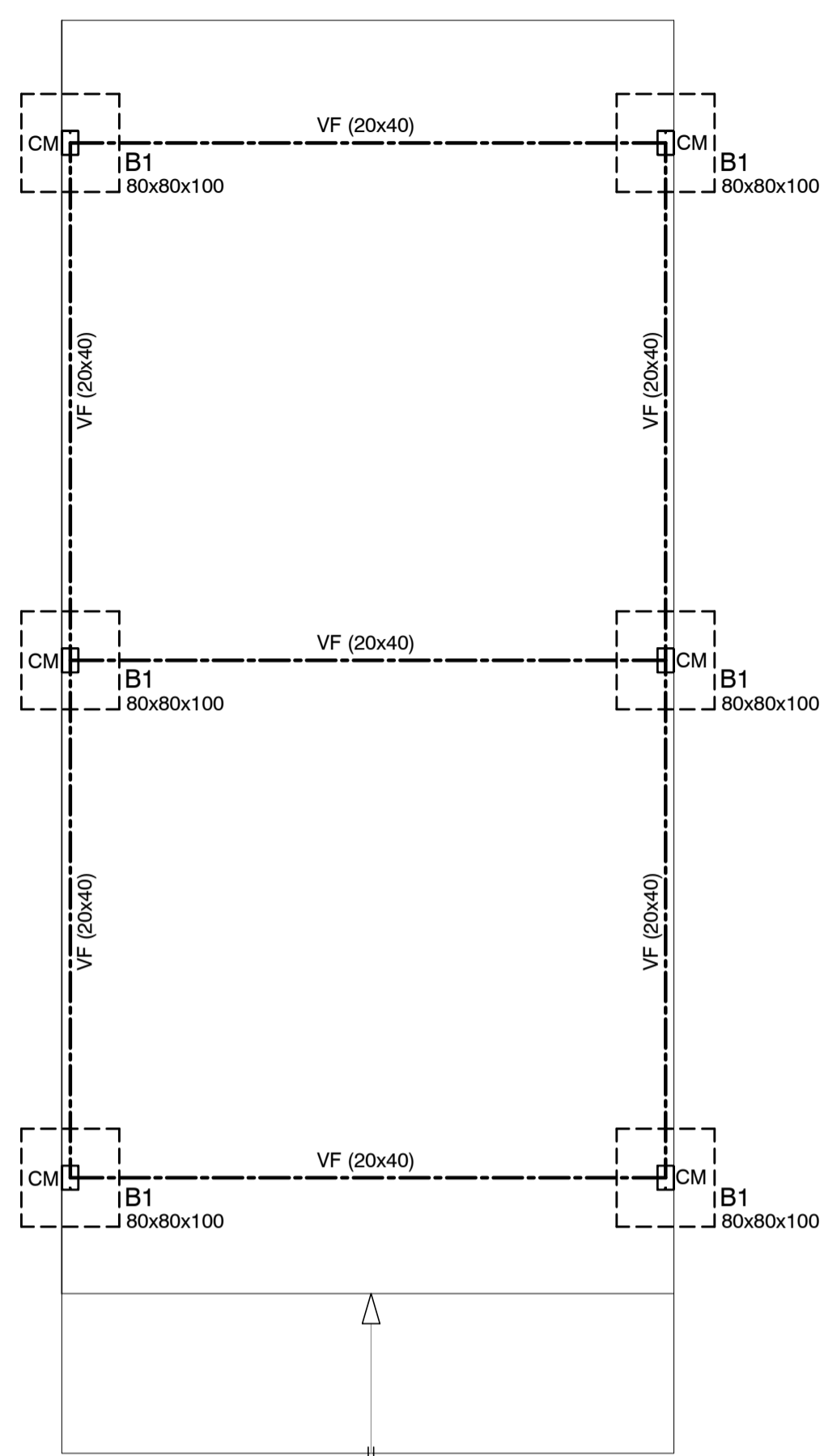
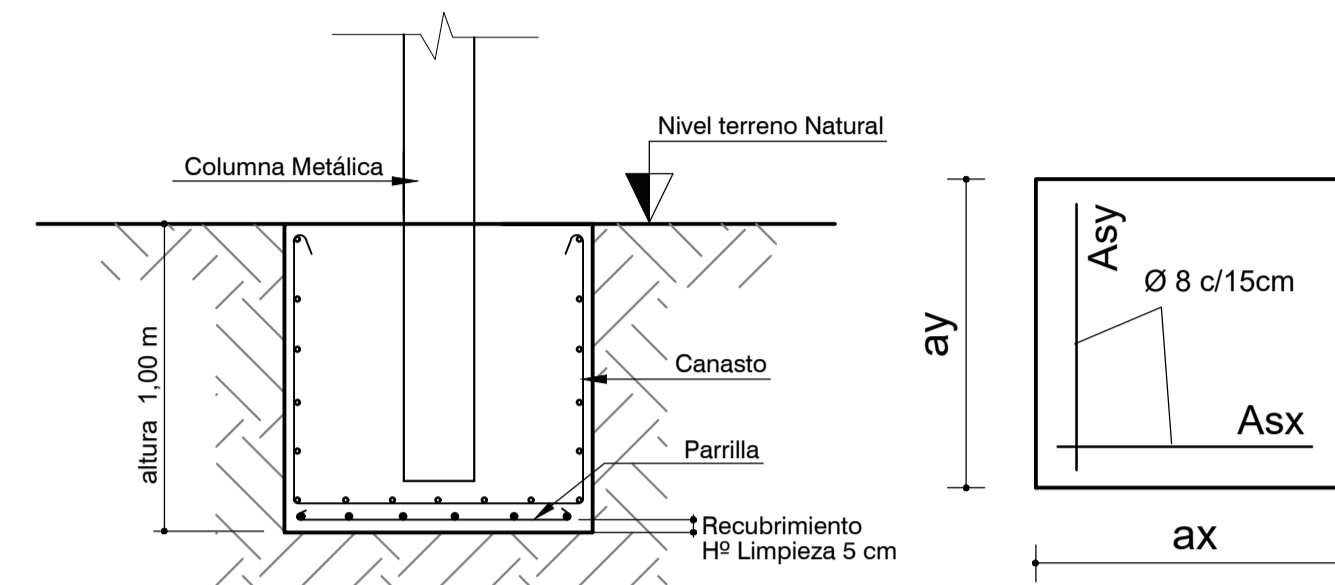


PLANTA

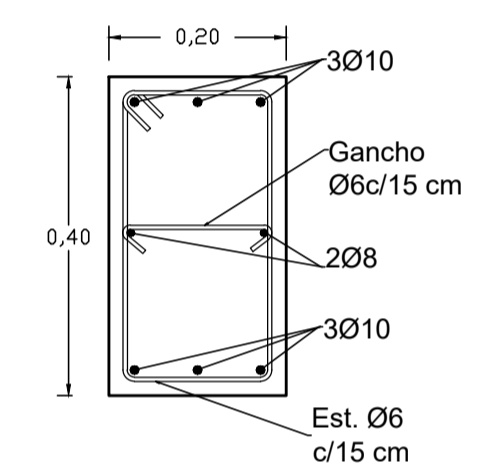


FUNDACIONES

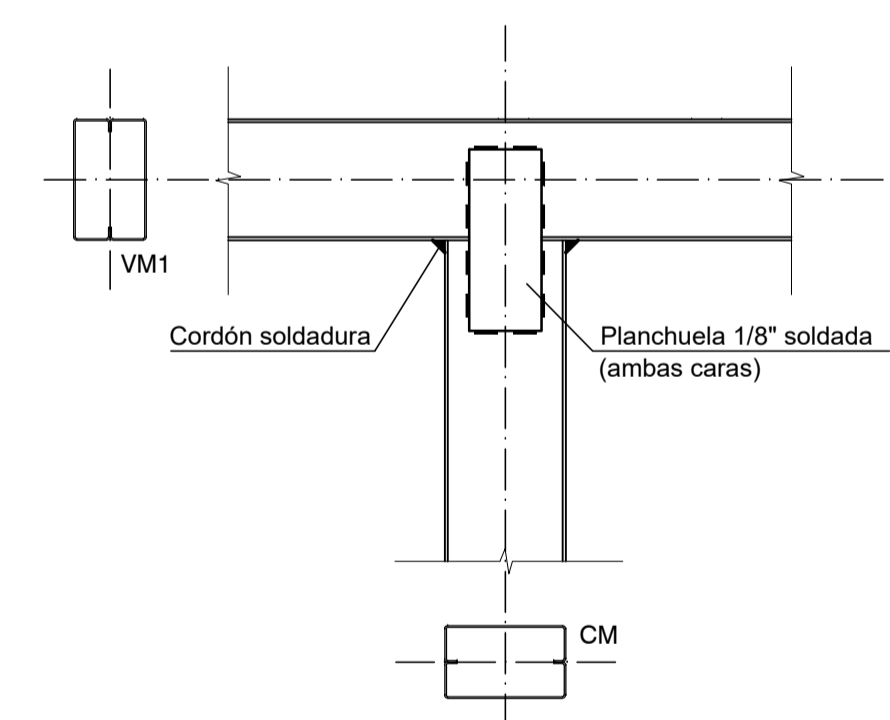


DETALLE BASE HºAº B1
s/Esc.

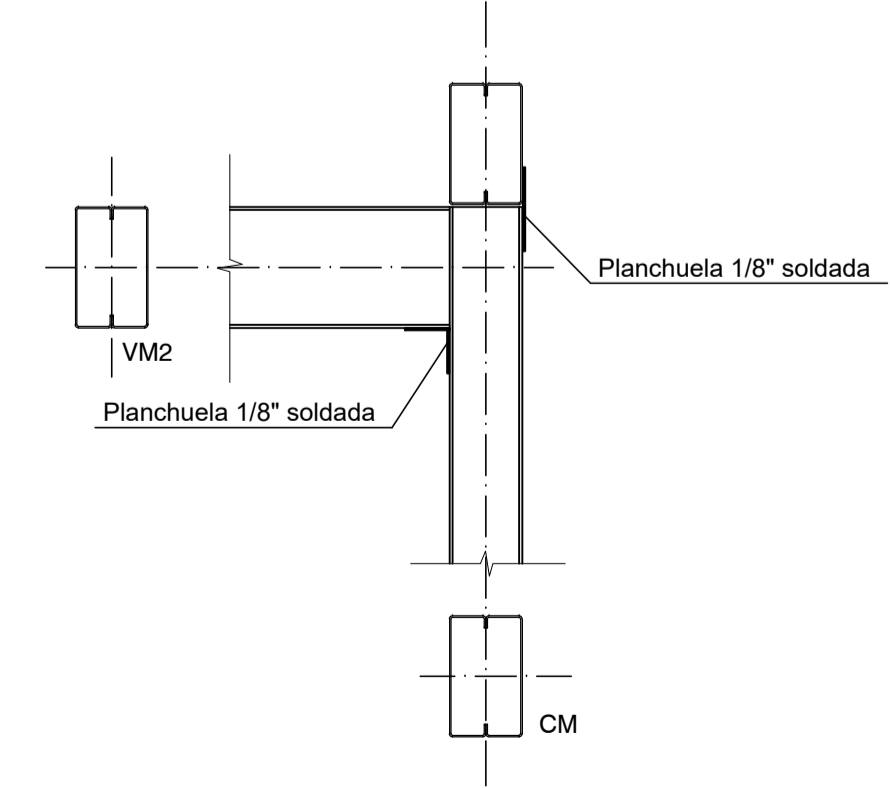
NOTA :
Todas las Bases de fundación llevarán un canasto de 1 Ø 6 c/ 15 cm y en el fondo se colocará sobre un hormigón de limpieza de 5 cm de espesor una parrilla de 1 Ø 8 c/ 15 cm en ambas direcciones.



DETALLE Viga Fundación VF
s/Esc.



Unión entre cabeza de Columna CM y Viga VM1



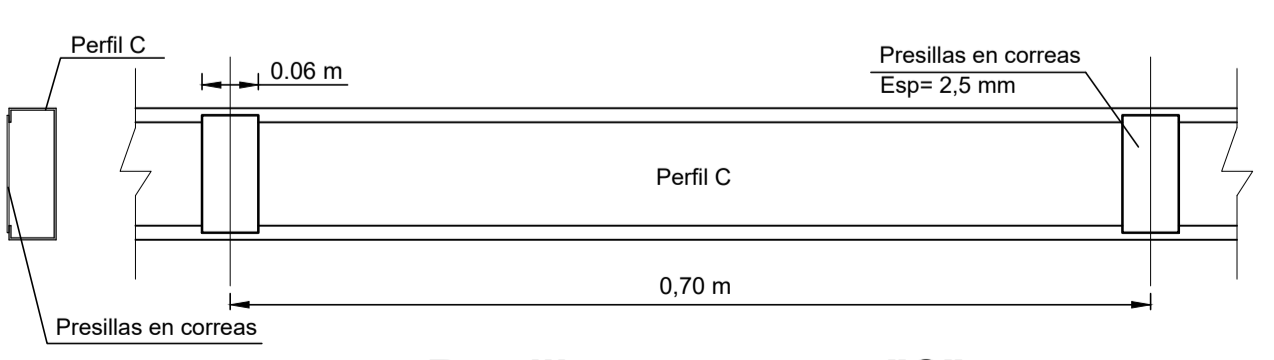
Unión entre Columna CM y Viga VM2

PISO	DENOMINACION	LUZ	Sep.	CARGAS		CARACTERISTICAS MECANICAS						R	Mto.	TENSION		FLECHA		OBSERVACIONES	
				q	P	Perfiles			Pp	F	Jx			Wx	σ _t	f _{adm}	f _{trak}	Condición de Apoyo	Sector
PB	Cm1	4.85	0.55	95	-	100x45x15x2.0	2	PNC	6.52	8.20	140.72	28.16	230	279	991.94	1.94	2.32	Simpl. Apoyada	
	VM1	4.25		440	-	180x70x20x2.5	2	PNC	13.52	17.06	909.26	101.04	935	993	983.21	1.70	0.98	Simpl. Apoyada	
	VM2	4.85		150	-	180x70x20x2.5	2	PNC	13.52	17.06	909.26	101.04	364	441	436.51	1.94	0.57	Simpl. Apoyada	

Desig.	Dimensiones (cm)		P	IS	N	BX	BY	T. Grav	T. Sismo	m	R	M	A. nec.	Ø	Sep.	A. col.	Ø corte	
	b _x	b _y																
B1	20	14	80	80	3.77	4.80	8.67	47.13	0.59	1.35	30.00	3.770.00	565.50	1.54	8	15	3.52	2.36

ESTRUCTURAS METALICAS	
MATERIAL: Acero F24	f _d = 2400 kg/cm ²
TENSIONES ADMISIBLES	
COEFICIENTES DE SEGURIDAD	
Cargas principales	γ _p = 1.60
Cargas principales y secundarias	γ _{ps} = 1.40
Cargas sísmicas	γ _s = 1.00
ESTADOS DE CARGA	
Principales	
σ _p = σ _d /p = 1500 kg/cm ²	τ _p = τ _d /3 = 866 kg/cm ²
Principales y Secundarias	
σ _{ps} = σ _d /ps = 1714 kg/cm ²	τ _{ps} = τ _d /3 = 989 kg/cm ²
Sísmicas	
σ _s = σ _d x 1.40 = 2100 kg/cm ²	τ _s = τ _d /3 = 1177 kg/cm ²
σ _s = 0.85 x τ _s = 2040 kg/cm ²	
Se toma el menor de éstos valores	

CUBIERTA LIVIANA DE CHAPA	
ANALISIS DE CARGAS	
A-1 CARGAS GRAVITATORIAS (CIRSOC 101)	
A-1.1 Planta Baja (i = 10 %)	20 kg/m ²
Chapa + Montantes + Fijaciones	15 kg/m ²
Placa Fenólica 18 mm	18 kg/m ²
Aislación Térmica	q = 53 kg/m ²
Adopto:	q = 60 kg/m ²
A-1.2 Sobrecarga (terrazas inaccesibles)	
Nieve: p ₀ =	30 kg/m ²
Viento: p _w =	35 kg/m ²
Sobrecarga: s =	30 kg/m ² (Cubierta Inaccesible)
CARGA SOBRE LAS CORREAS	
ESTADOS DE CARGA	Peso propio = 7 Kg/m Sep. correas madera 0.55 m
E1 = q + s =	90.00 kg/m ²
E2 = q + p _w + s =	120.00 kg/m ²
E3 = q + p _w + s =	125.00 kg/m ²
E4 = q + p _w + 0.5 p _i + s =	140.00 kg/m ²
E5 = q + p _w + 0.5 p _w + s =	137.50 kg/m ²
ESTADO MAS DESFAVORABLE: E4	140.00 kg/m
ADOPTO:	140 kg/m
CARGA SOBRE LAS CORREAS	
q ₁ = E4 x Separación entre correas + Pp correa	91.00 kg/m
ADOPTO:	95.00 kg/m



Presillas en correas "C"

EL OFERENTE DEBERÁ VERIFICAR TODAS LAS MEDIDAS IN SITU PARA LA COTIZACIÓN Y EJECUCIÓN. LAS TAREAS GLOBALES SE CONSIDERAN COMPLETAS SIENDO RESPONSABILIDAD DEL CONTRATISTA EL CÓMPUTO. DIFERENCIAS NO SERÁN RECONOCIDAS COMO ADICIONALES.

ESTRUCTURA COBERTIZO INSPECCIÓN SENASA		
ARCHIVO: Estructura Cobertizo Inspección Senasa.dwg	ESCALA:	1/50 FECHA: 13/02/23
DIBUJO: SL	REVISÓ: CDT	A1.04