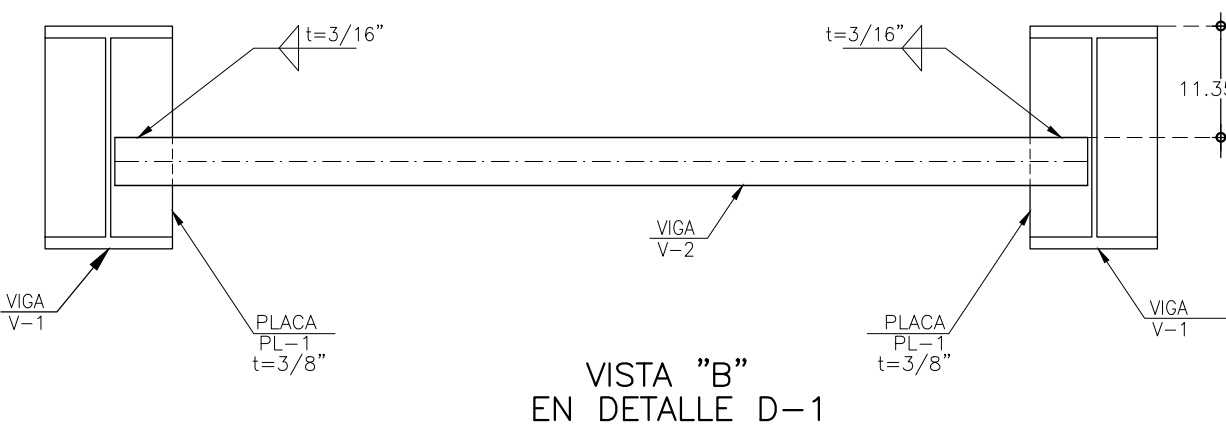
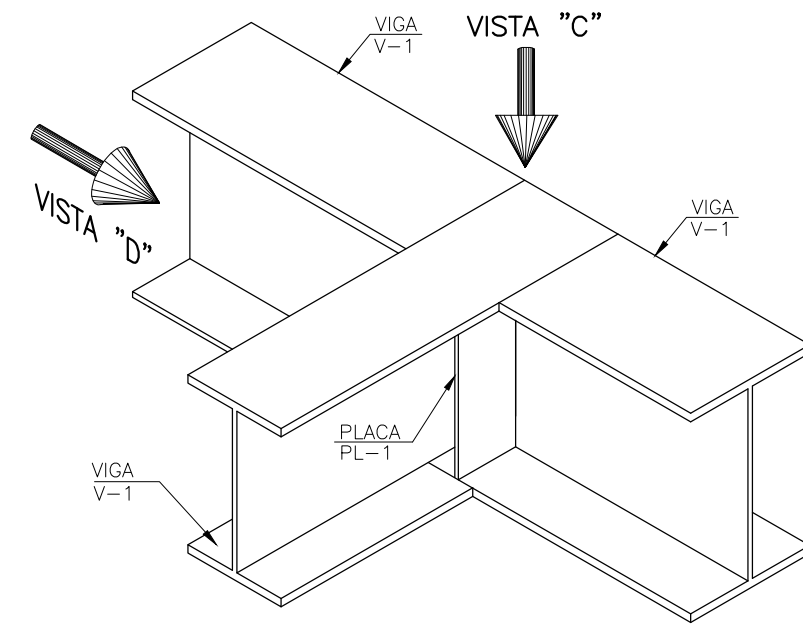


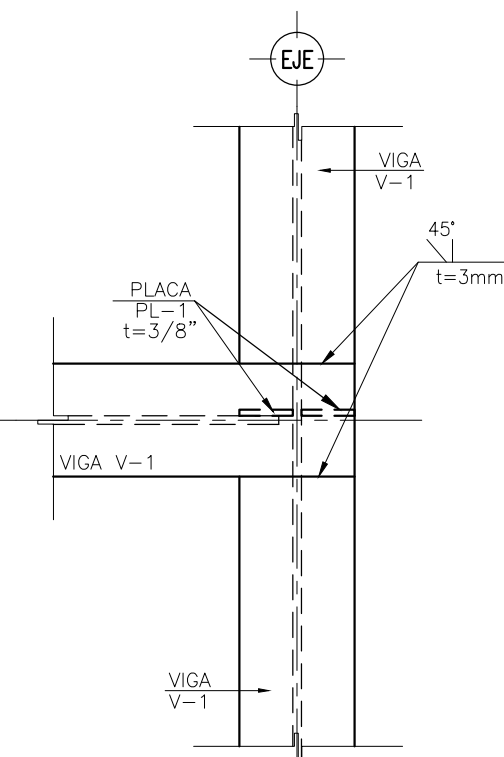
DETALLE D-1 EN ISOMETRICO
CONEXION DE V-1 V-2
CONEXION TIPO, TRANSMITIENDO SOLO CORTANTE



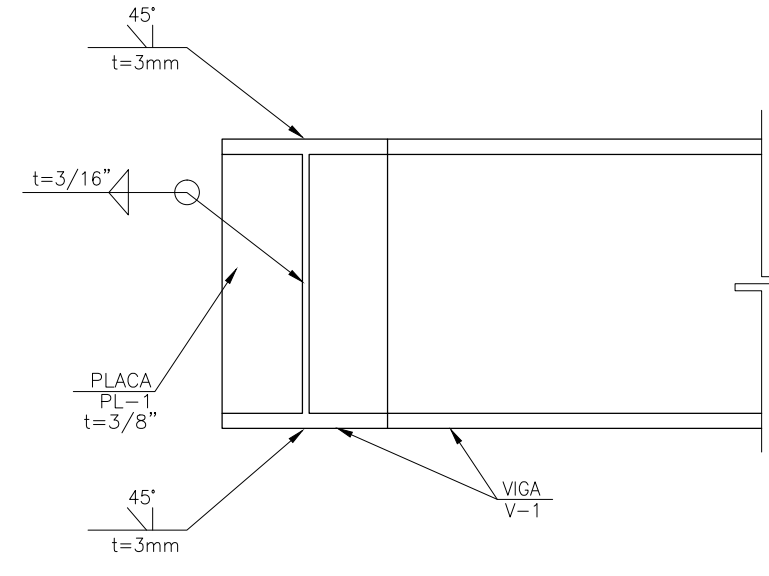
CONEXION VIGA-VIGA, VISTA "A"
EN DETALLE D-1



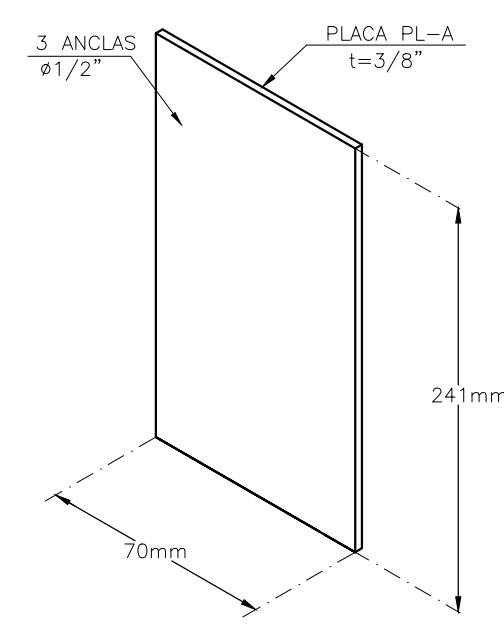
DETALLE D-2 EN ISOMETRICO
CONEXION DE VP-1 CON EXISTENTE
CONEXION TIPO, TRANSMITIENDO SOLO CORTANTE



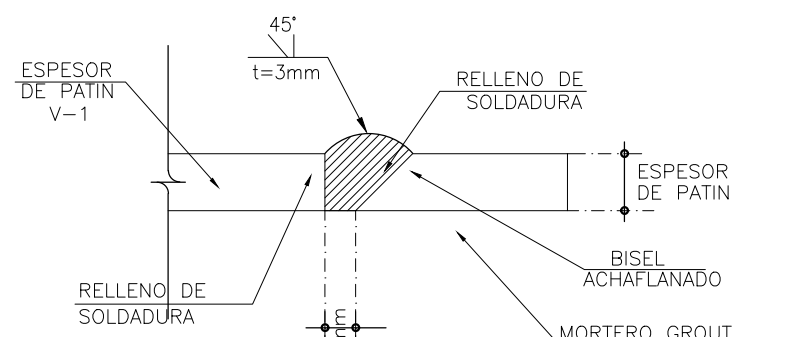
CONEXION VIGA-VIGA, VISTA "C"
EN DETALLE D-2



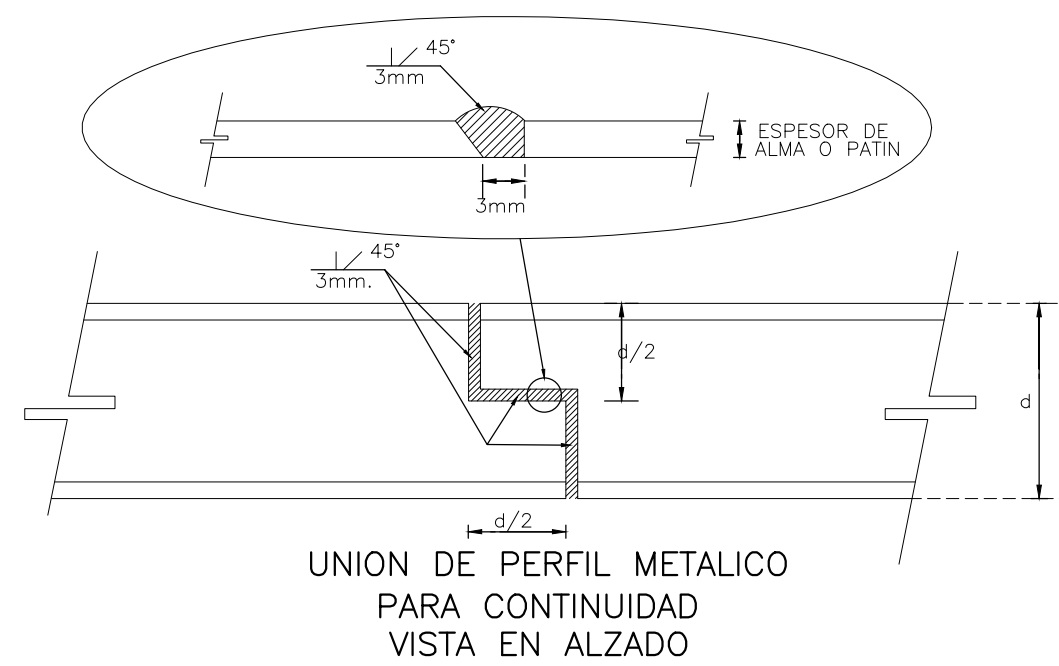
CONEXION VIGA-VIGA, VISTA "D"
EN DETALLE D-2



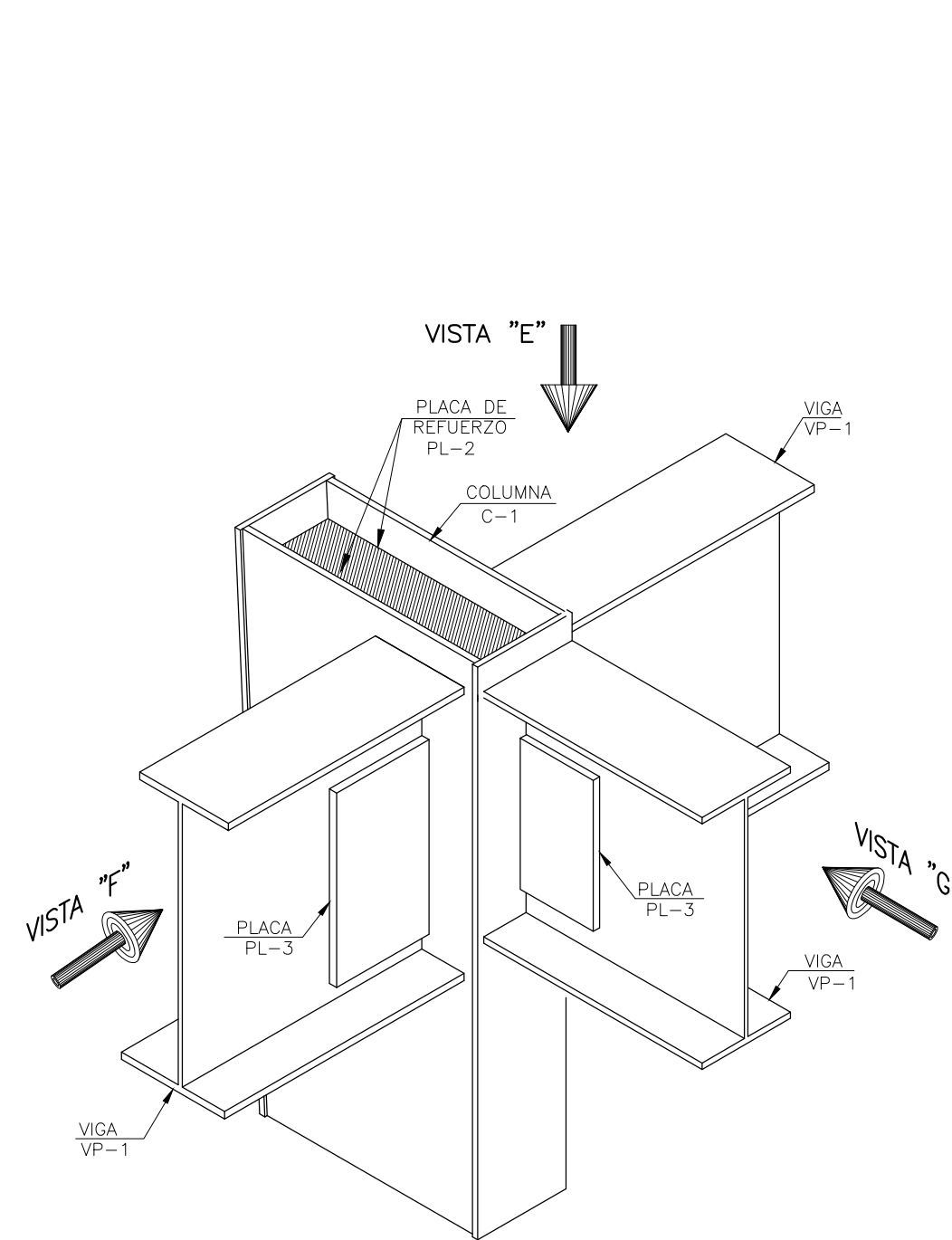
PLACA PL-1



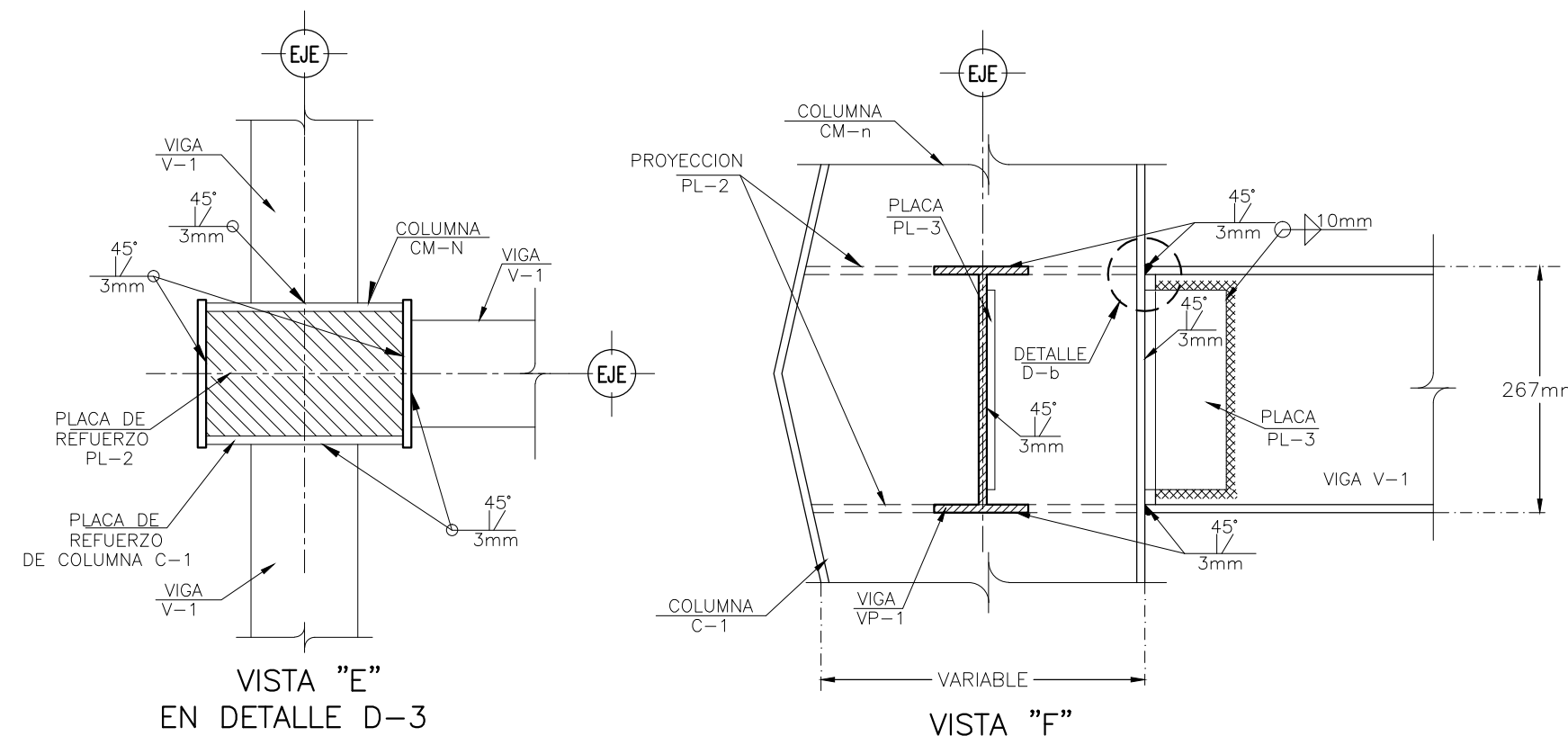
DETALLE DE AVELLANADO
Y SOLDADURA ENTRE PATINES DE VIGAS V-1



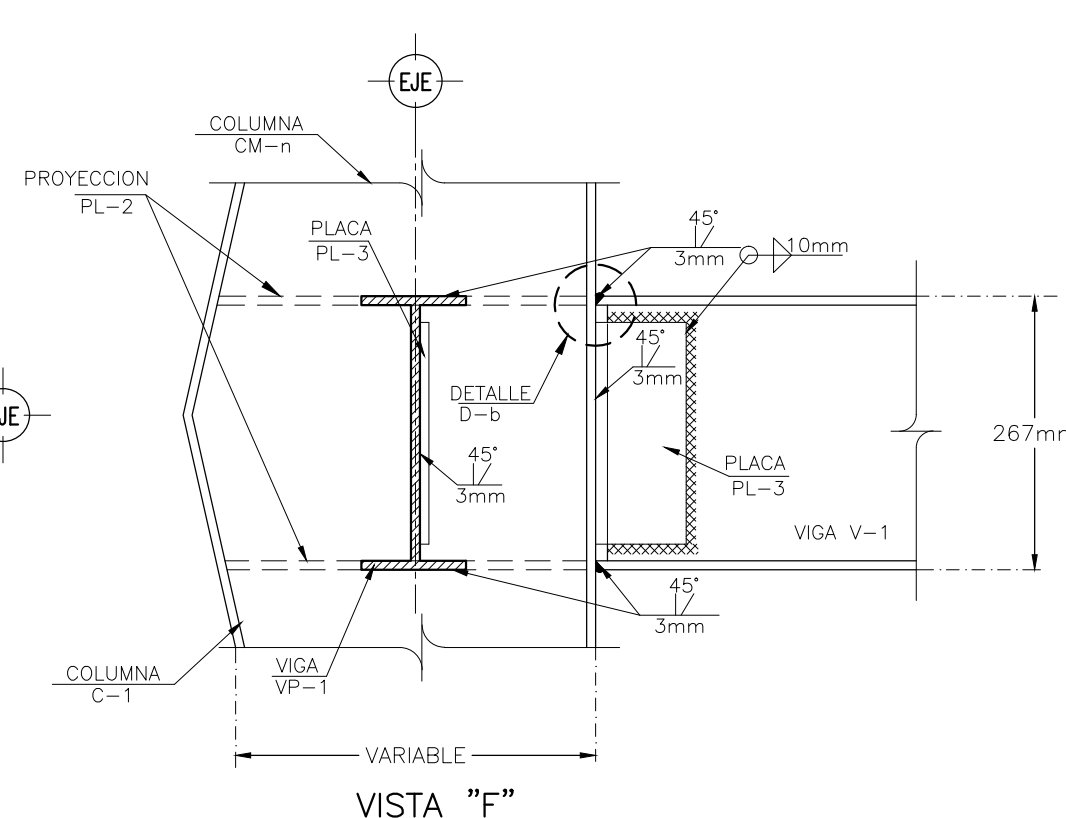
UNION DE PERFIL METALICO
PARA CONTINUIDAD
VISTA EN ALZADO



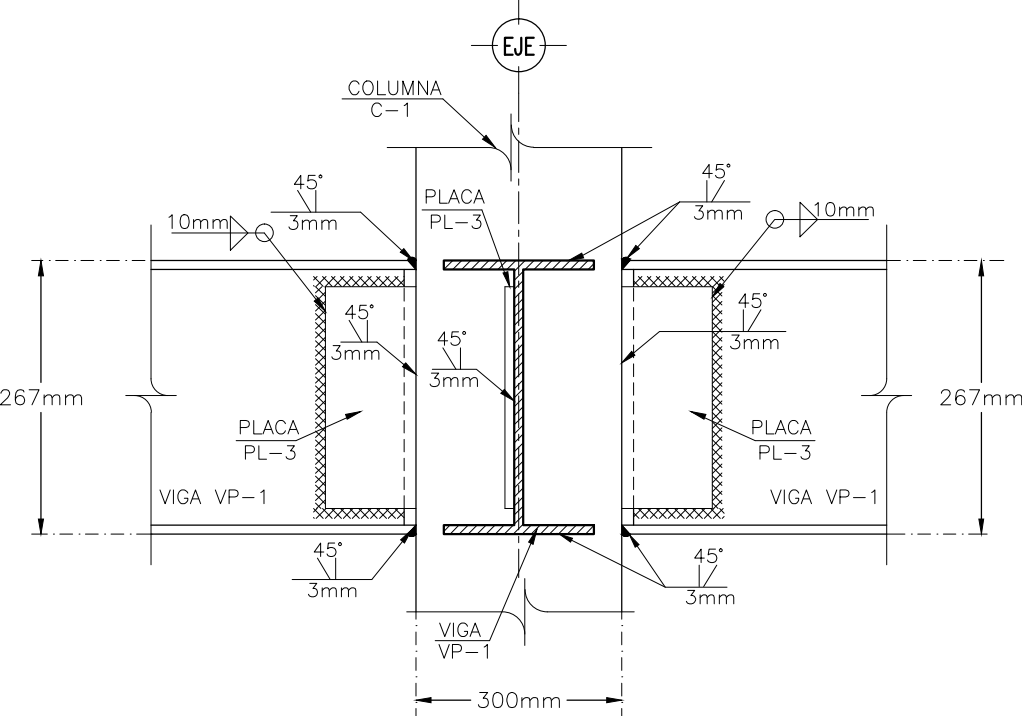
DETALLE D-3, CONEXION TIPO
VIGAS V-1 CON COLUMNA CM-4
EN ISOMETRICO



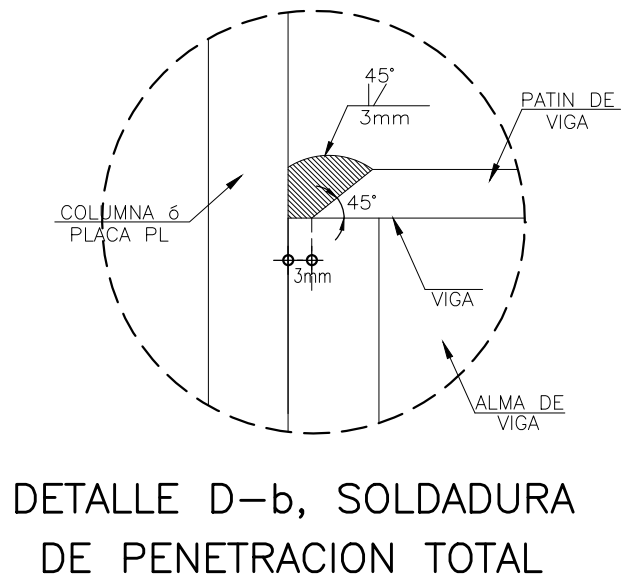
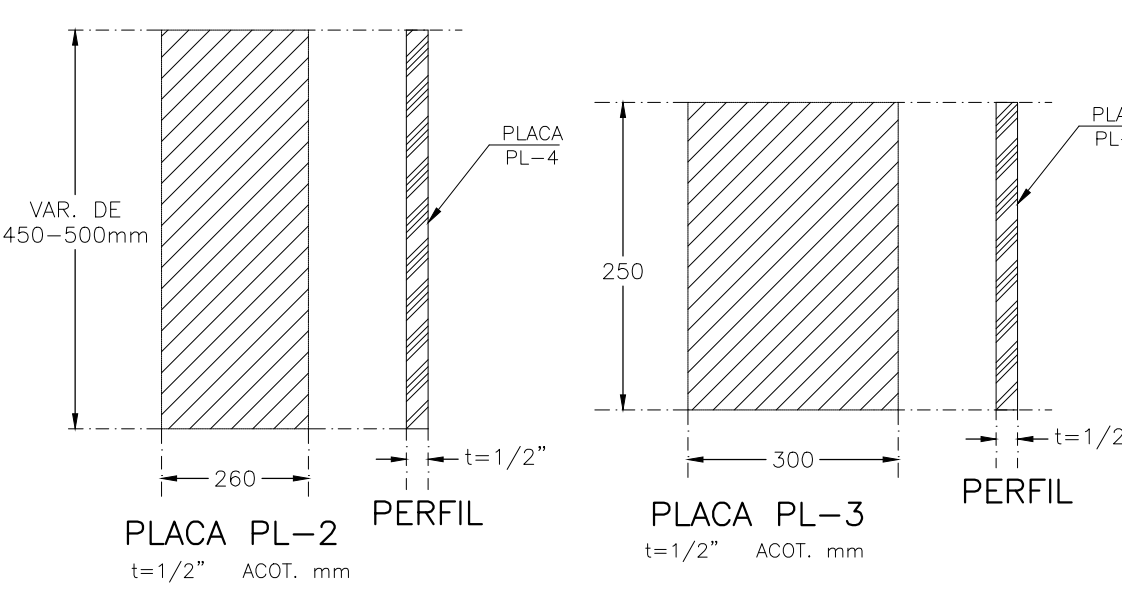
VISTA "E"
EN DETALLE D-3



VISTA "F"
EN DETALLE D-3



VISTA "G"
EN DETALLE D-3



DETALLE D-b, SOLDADURA
DE PENETRACION TOTAL

ACERO ESTRUCTURAL:

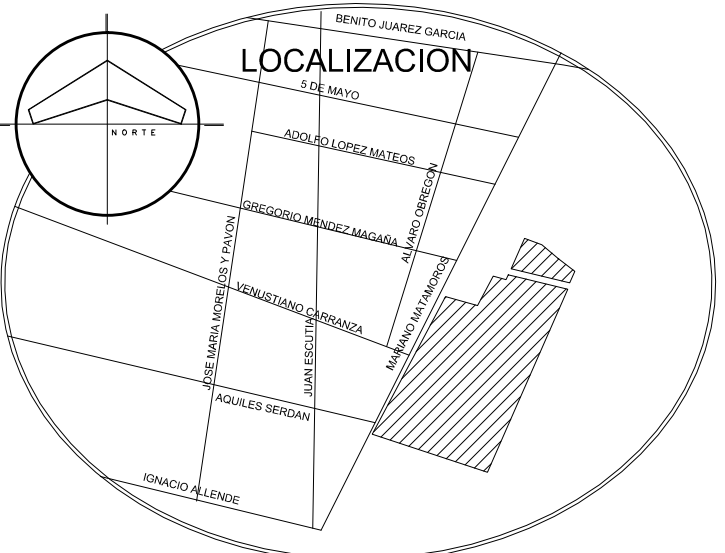
- 1).- ACERO A-36 F_y=250 kg/cm²
- 2).- EVITAR RECALENTAMIENTO EN PLACAS, Y EL ENFRIADO DEL ACERO A-36 DERERA SER NATURAL
- 3).- ANTES DE SU MONTAJE TODOS LOS ELEMENTOS SE PROTEGEN ADECUADAMENTE CON PINTURAS U OTROS PRODUCTOS QUE RETRASEN EL PROCESO DE CORROSION

SOLDADURA:

- 1).- LAS SUPERFICIES QUE VAYAN A SOLDARSE ESTARAN LIBRES DE COSTRAS, ESCORIA, OXIDO, GRASA O CUALQUIER OTRO MATERIAL EXTRANO.
- 2).- LA SUPERFICIE DEBERA ESTAR TERSA, UNIFORMES Y LIBRES DE REBABAS, Y NO PRESENTAR DESGARRADURAS, GRIETAS U OTRO DEFECTO QUE DISMINUYA LA EFICIENCIA DE LA JUNTA SOLDADA.
- 3).- LAS PARTES QUE VAYAN A SOLDARSE A TOPE DEBEN ALINEARSE CUIDADOSAMENTE, CORRIGIENDO FALTAS EN EL ALINEAMIENTO MAYORES DE 1/10 DEL GROSOR DE LA PARTE MAS DELGADA.
- 4).- SE UTILIZARA SOLDADURA ELECTRICA E-7018 O E-7013.

VIARIAS:

- 1).- VERIFICAR CON PLANOS ARQUITECTONICOS, NIVELES, COTAS Y Ejes ANTES DE HABILITAR EL ACERO DE REFUERZO Y COLAR.
- 2).- TODAS LAS MEDIDAS DE LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES SON SIN ACABADOS.
- 3).- CUALQUIER CAMBIO O DUDA, CONSULTAR ANTES CON EL RESPONSABLE DEL DISEÑO ESTRUCTURAL.



ESPECIFICACIONES Y RECOMENDACIONES DE CONSTRUCCION

CONCRETO:

- 1).- f_c = RESISTENCIA A LA COMPRESION A LOS 28 DIAS EN Kg/cm².
- 2).- f_c = 300 kg/cm², CONCRETO PREMEZCLADO. EN CIMENTACION, CONTRATRES, COLUMNAS, TRABES Y LOSAS.
- 3).- f_c = 200 kg/cm² PROPORCION 1:2:2.5 (CEMENTO-ARENA-GRAVA), EN CASTILLOS ESPECIALES.
- 4).- f_c = 150 kg/cm², PROPORCION 1:2:3.5 EN CADENAS Y CASTILLOS.
- 5).- f_c = 100 KG/CM2, PROPORCION 1:3:4 EN PLANTILLAS EN CIMENTACION.
- 6).- UTILIZAR GRABA # 3/4" SANA Y ARENA BIEN GRADUADA.
- 7).- REVENIMIENTO MAXIMO 15 CMS. PROMEDIO 13cm
- 8).- LLEVAR CONTROL DE CALIDAD PARA EL f_c = (LABORATORIO) BAJO LAS NORMAS DEL ACI 318-08
- 9).- INDISPENSABLE CURAR EL CONCRETO POR CUALQUIER METODO (POR 7 DIAS) EN FORMA CONTINUA Y PERMANENTE.
- 10).- ANTES DE COLAR CUALQUIER ELEMENTO ESTRUCTURAL VERIFICAR QUE:
A).- TENGA LOS RECURBIMIENTOS NECESARIOS.
B).- EL ARMADO ESTE CORRECTAMENTE.
C).- ESTE DEBIDAMENTE LIMPIO (BASURA Y OXIDACION EXCESIVA).
- 11).- RECOMENDABLE:
A).- USAR REVOLVEDORA Y VIBRADOR.
B).- SEGUIR UN ADECUADO METODO DE VIBRACION.
C).- EVITAR LA SEGREGACION.
- 12).- EN LOSAS DE AZOTEA COLOCAR CONCRETO CON IMPERMEABILIZACION INTEGRAL.

MORTEROS:

- 1).- EN LA JUNTA DE LOS MUROS SE UTILIZARA MORTERO TIPO II (NTC-04), PROPORCION 1:4 (CEM-ARENA) RECOMENDADA.
- 2).- LA RESISTENCIA NOMINAL A LA COMPRESION PARA EL MORTERO TIPO II SERA DE 75 kg/cm² COMO MINIMO (NTC-04)

MUROS:

- 1).- MUROS DE BLOCK HUECO DE 12x20x40, EN FACHADAS Y DIVISORIOS 12x20x40cm INDICADOS EN LAS PLANTAS DE DESPIECE DE MUROS LOS CUALES DEBEN CUMPLIR CON LO SIGUIENTE:
A).- NORMAS NMX-C-404-ONNCE
B).- LA RELACION AREA NETA/AREA BRUTA > 0.45.
C).- LA MINIMA DIMENSION DE SUS PAREDES EXTERIORES SERA DE 1.5 cm., Y DE 1.3 cm. PARA LAS PAREDES INTERIORES
- 2).- LA RESISTENCIA A LA COMPRESION SIMPLE (f_p), SOBRE EL AREA BRUTA DE LAPEZA SERA DE 100 kg/cm² (TOLERANCIA-5%)
- 3).- EL DESPLOME DE UN MURO NO SERA MAYOR DE 0.004 A SU ALTURA.
- 4).- EN NINGUN MURO DE CARGA SE PERMITIRA REALIZAR RANURAS HORIZONTALES PARA ALOJAR INSTALACIONES, BUSCAR OTRA ALTERNATIVA.

ACERO DE REFUERZO:

- 1).- F_y = 4200 KG/CM2, RESISTENCIA A LA TENSION O FATIGA DE FLUENCIA SE USARA EN TODO ELEMENTO ESTRUCTURAL CON # 3/8" EN ADELANTE.
- 2).- F_y = 2530 KG/CM2, EN VARILLA LISA "ALAMBRO" (# 1/4"). F_y = 5000 Y 6000 KG/CM2, EN CADENAS Y CASTILLOS.
- 3).- TRASLAPES DE VARILLAS:
A).- EN ZONA DE COMPRESION DE 25 VECES EL #.
B).- EN ZONA DE TENSION DE 40 VECES EL #. O # 3/8" = 40 CMS. # 1/2" = 50 CMS. # 5/8" = 60 CMS.
C).- EN CASTILLOS Y CADENAS 25 CMS. DE TRASLAPE.
- 4).- EVITAR QUE LOS TRASLAPES EN COMPRESION Y TENSION SEAN EN UNA SOLA SECCION TRANSVERSAL.
- 5).- SE PODRAN HACER PAQUETES DE VARILLAS LONGITUDINALES CON UN MAXIMO DE DOS BARRAS CADA PAQUETE EN COLUMNAS Y DE TRES EN TRABES
- 6).- MEDIDA MINIMA DE GANCHOS:

VARILLA (#)	(CMS.)	(CMS.)	(CMS.)
3/8"	5.00	10.00	8.00
1/2"	6.00	16.00	14.00
5/8"	8.00	20.00	16.00
3/4"	11.00	25.00	21.00
1"	12.00	30.00	25.00
1-1/4"	12.00	30.00	25.00

CIMBRA:

- 1).- LA CIMBRA DEBERA CONSTRUIRSE DE TAL MANERA DE SATISFACER SEGURIDAD, CALIDAD Y FORMA A LA ESTRUCTURA.
- 2).- SE DEJARA UNA VENTANA EN LA CIMBRA CON LA FINALIDAD DE LIMPIARLA ANTES DE COLAR.
- 3).- LA CIMBRA DEBERA MANTENERSE HUMEDA ANTES DE COLAR EL CONCRETO.

VIARIAS:

- 1).- VERIFICAR CON PLANOS ARQUITECTONICOS, NIVELES, COTAS Y Ejes ANTES DE HABILITAR EL ACERO DE REFUERZO Y COLAR.
- 2).- TODAS LAS MEDIDAS DE LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES SON SIN ACABADOS.
- 3).- CUALQUIER CAMBIO O DUDA, CONSULTAR ANTES CON EL RESPONSABLE DEL DISEÑO ESTRUCTURAL.

PLANOS COMPLEMENTARIOS



Instituto Tabasqueño de la Infraestructura Física Educativa

UNIVERSIDAD INTERCULTURAL DEL ESTADO DE TABASCO
C.G.T. 27EIU0002E

VILLA VICENTE GUERRERO MPIO. DE CENTLA EDO. DE TABASCO

DETALLES ESTRUCTURALES DE RAMPA

M.A.P. ENRIQUE EDMUNDO FLORES PEREZ
DIRECTOR GENERAL
ING. OSCAR RAMON BLANCO MARTINEZ
DIR. PROG. Y PPTO.
ING. GUADALUPE LOPEZ HERNANDEZ
ENCARGADO DEL DEPTO. DE PROYECTOS

EST-03
CLAVE DE PLANO
ARCHIVADO EN:
JUNIO DE 2021
FECHA