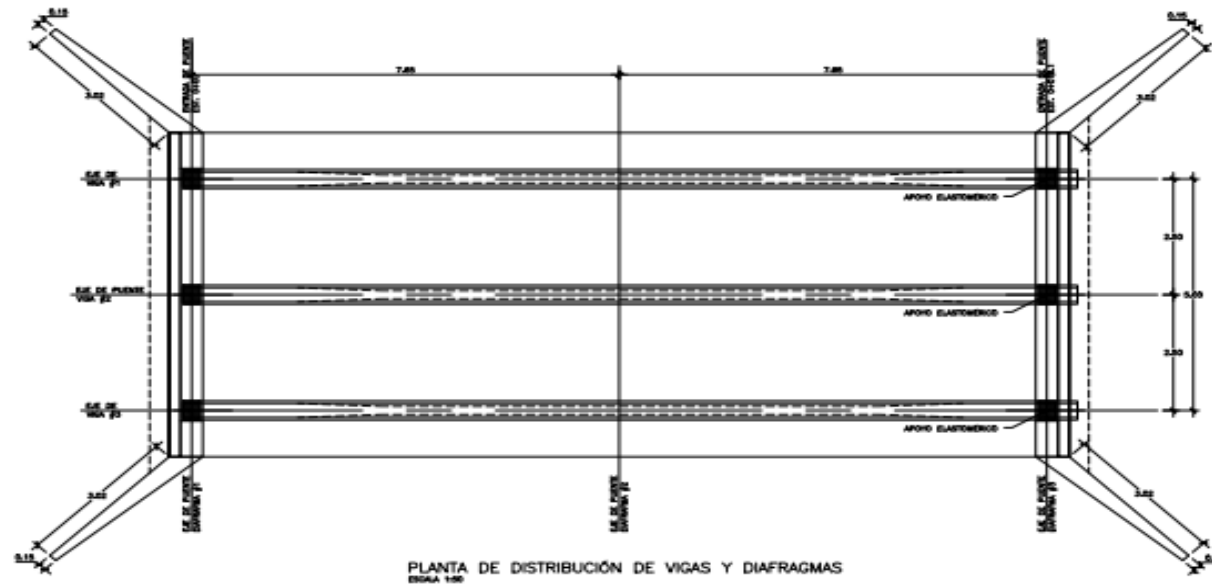
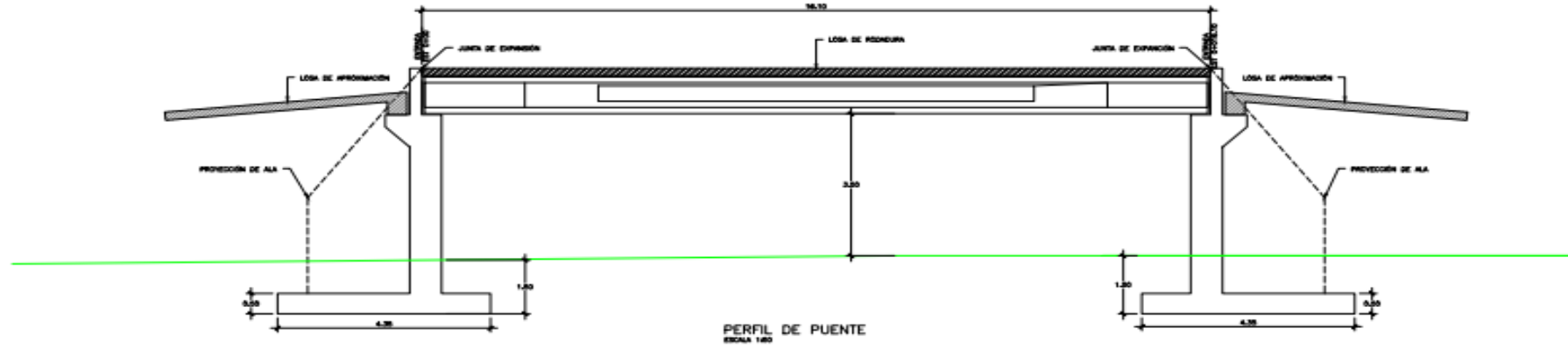


ÍNDICE DE PLANOS PUENTE VALLECILLO

ÍNDICE.....	1 /	12
PLANTA Y PERFIL DEL PUENTE	2 /	12
ESTRIBO DE ENTRADA Y SALIDA: GEOMETRÍA Y REFUERZO.....	3 /	12
VIGA PREFABRICADA TÍPICA Y SECCIÓN DEL PUENTE.....	4 /	12
DETALLES TÍPICOS DE VIGA PREFABRICADA.....	5 /	12
DETALLES GENERALES Y VOLUMETRÍA.....	6 /	12

9
8
7
6
5
4
3
2
1



Contenido:
Ubicación: Vallecillo, Francisco Morazán
Propietario: Alcaldía de Vallecillo

Proyecto: Diseño de Puente, Vallecillo,
Francisco Morazán

Diseño: Ing. José Manuel Duarte
Aprobación: Ing. José Manuel Duarte
Fecha: Agosto 2022
Revisión: No 1

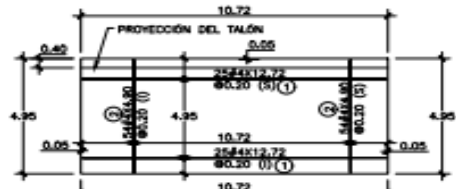
9
8
7
6
5
4
3
2
1

NOTAS:

- LAS VIGAS DEBERÁN SER IZADAS CON UNA GRÚA EN CADA EXTREMO DONDE HABRÁN DOS PUNTOS DE IZAJE COMO SE MUESTRA EN EL DETALLE
- EL PESO DE LAS VIGAS ES 31.188 TONELADAS METRICAS
- LOS GANCHOS PARA IZAJE SERÁN DE 3 CABLES DE $\phi 1/2"$. ESTOS GANCHOS DEBERÁN COLOCARSE EN EL EJE LONGITUDINAL DE LA VIGA Y NO DEBERÁN TRENZARSE.
- UNA VEZ COLOCADAS LAS VIGAS EN SU POSICIÓN FINAL, LOS CABLES DE IZAJE PODRÁN SER CORTADOS CON OXI-ACETILENO



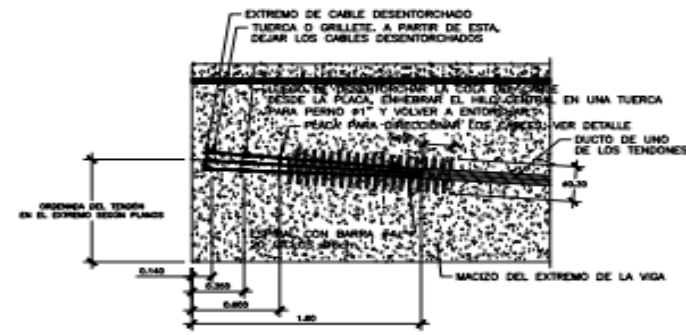
PUNTOS DE IZAJE
ESCALA 1:75



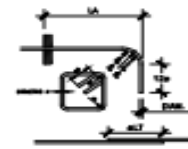
NOTA: BARRAS CON DESIGNACIÓN SEGUNDA POR "S" PERTENECEN AL LECHO SUPERIOR Y POR "I" AL LECHO INFERIOR



DETALLE DE REFUERZO DE LA LOSA DE APROXIMACIÓN
ESCALA 1:100



DETALLE DE ANCLAJE PASIVO
ESCALA 1:20



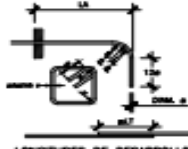
EL VALOR α DE DEBERÁ SER DE ACUERDO AL CASO COMO SE INDICA A CONTINUACIÓN:

- DONDE NO SEA POSIBLE ALTERNAR EL TRASLAPE, COMO EN EL CASO DE LAS COLUMNAS $\alpha=1.30$
- EN LOS REFUERZOS DEL LECHO SUPERIOR DE VIGAS Y LOSAS $\alpha=1.30$
- EN TODOS LOS DEMÁS CASOS $\alpha=1.00$

LONGITUDES DE DESARROLLO Y ANCLAJE PARA $f'c=4200\text{kg/cm}^2$, $f_y=4,200\text{kg/cm}^2$

TIPO DE BARRA	LONGITUD DE DESARROLLO (Ld)	ANCLAJE (La)
BARRAS #4	15.00	15.00
BARRAS #5	18.00	18.00
BARRAS #6	21.00	21.00
BARRAS #7	24.00	24.00
BARRAS #8	27.00	27.00
BARRAS #9	30.00	30.00
BARRAS #10	33.00	33.00
BARRAS #11	36.00	36.00
BARRAS #12	39.00	39.00
BARRAS #13	42.00	42.00
BARRAS #14	45.00	45.00
BARRAS #15	48.00	48.00
BARRAS #16	51.00	51.00
BARRAS #17	54.00	54.00
BARRAS #18	57.00	57.00
BARRAS #19	60.00	60.00
BARRAS #20	63.00	63.00
BARRAS #21	66.00	66.00
BARRAS #22	69.00	69.00
BARRAS #23	72.00	72.00
BARRAS #24	75.00	75.00
BARRAS #25	78.00	78.00
BARRAS #26	81.00	81.00
BARRAS #27	84.00	84.00
BARRAS #28	87.00	87.00
BARRAS #29	90.00	90.00
BARRAS #30	93.00	93.00
BARRAS #31	96.00	96.00
BARRAS #32	99.00	99.00
BARRAS #33	102.00	102.00
BARRAS #34	105.00	105.00
BARRAS #35	108.00	108.00
BARRAS #36	111.00	111.00
BARRAS #37	114.00	114.00
BARRAS #38	117.00	117.00
BARRAS #39	120.00	120.00
BARRAS #40	123.00	123.00
BARRAS #41	126.00	126.00
BARRAS #42	129.00	129.00
BARRAS #43	132.00	132.00
BARRAS #44	135.00	135.00
BARRAS #45	138.00	138.00
BARRAS #46	141.00	141.00
BARRAS #47	144.00	144.00
BARRAS #48	147.00	147.00
BARRAS #49	150.00	150.00
BARRAS #50	153.00	153.00
BARRAS #51	156.00	156.00
BARRAS #52	159.00	159.00
BARRAS #53	162.00	162.00
BARRAS #54	165.00	165.00
BARRAS #55	168.00	168.00
BARRAS #56	171.00	171.00
BARRAS #57	174.00	174.00
BARRAS #58	177.00	177.00
BARRAS #59	180.00	180.00
BARRAS #60	183.00	183.00
BARRAS #61	186.00	186.00
BARRAS #62	189.00	189.00
BARRAS #63	192.00	192.00
BARRAS #64	195.00	195.00
BARRAS #65	198.00	198.00
BARRAS #66	201.00	201.00
BARRAS #67	204.00	204.00
BARRAS #68	207.00	207.00
BARRAS #69	210.00	210.00
BARRAS #70	213.00	213.00
BARRAS #71	216.00	216.00
BARRAS #72	219.00	219.00
BARRAS #73	222.00	222.00
BARRAS #74	225.00	225.00
BARRAS #75	228.00	228.00
BARRAS #76	231.00	231.00
BARRAS #77	234.00	234.00
BARRAS #78	237.00	237.00
BARRAS #79	240.00	240.00
BARRAS #80	243.00	243.00
BARRAS #81	246.00	246.00
BARRAS #82	249.00	249.00
BARRAS #83	252.00	252.00
BARRAS #84	255.00	255.00
BARRAS #85	258.00	258.00
BARRAS #86	261.00	261.00
BARRAS #87	264.00	264.00
BARRAS #88	267.00	267.00
BARRAS #89	270.00	270.00
BARRAS #90	273.00	273.00
BARRAS #91	276.00	276.00
BARRAS #92	279.00	279.00
BARRAS #93	282.00	282.00
BARRAS #94	285.00	285.00
BARRAS #95	288.00	288.00
BARRAS #96	291.00	291.00
BARRAS #97	294.00	294.00
BARRAS #98	297.00	297.00
BARRAS #99	300.00	300.00
BARRAS #100	303.00	303.00

DETALLE DE DOBLECES, TRASLAPES Y ANCLAJES DE VARILLAS DE REFUERZO
ESCALA 1:20



EL VALOR α DE DEBERÁ SER DE ACUERDO AL CASO COMO SE INDICA A CONTINUACIÓN:

- DONDE NO SEA POSIBLE ALTERNAR EL TRASLAPE, COMO EN EL CASO DE LAS COLUMNAS $\alpha=1.30$
- EN LOS REFUERZOS DEL LECHO SUPERIOR DE VIGAS Y LOSAS $\alpha=1.30$
- EN TODOS LOS DEMÁS CASOS $\alpha=1.00$

LONGITUDES DE DESARROLLO Y ANCLAJE PARA $f'c=2800\text{kg/cm}^2$, $f_y=4,200\text{kg/cm}^2$

TIPO DE BARRA	LONGITUD DE DESARROLLO (Ld)	ANCLAJE (La)
BARRAS #4	15.00	15.00
BARRAS #5	18.00	18.00
BARRAS #6	21.00	21.00
BARRAS #7	24.00	24.00
BARRAS #8	27.00	27.00
BARRAS #9	30.00	30.00
BARRAS #10	33.00	33.00
BARRAS #11	36.00	36.00
BARRAS #12	39.00	39.00
BARRAS #13	42.00	42.00
BARRAS #14	45.00	45.00
BARRAS #15	48.00	48.00
BARRAS #16	51.00	51.00
BARRAS #17	54.00	54.00
BARRAS #18	57.00	57.00
BARRAS #19	60.00	60.00
BARRAS #20	63.00	63.00
BARRAS #21	66.00	66.00
BARRAS #22	69.00	69.00
BARRAS #23	72.00	72.00
BARRAS #24	75.00	75.00
BARRAS #25	78.00	78.00
BARRAS #26	81.00	81.00
BARRAS #27	84.00	84.00
BARRAS #28	87.00	87.00
BARRAS #29	90.00	90.00
BARRAS #30	93.00	93.00
BARRAS #31	96.00	96.00
BARRAS #32	99.00	99.00
BARRAS #33	102.00	102.00
BARRAS #34	105.00	105.00
BARRAS #35	108.00	108.00
BARRAS #36	111.00	111.00
BARRAS #37	114.00	114.00
BARRAS #38	117.00	117.00
BARRAS #39	120.00	120.00
BARRAS #40	123.00	123.00
BARRAS #41	126.00	126.00
BARRAS #42	129.00	129.00
BARRAS #43	132.00	132.00
BARRAS #44	135.00	135.00
BARRAS #45	138.00	138.00
BARRAS #46	141.00	141.00
BARRAS #47	144.00	144.00
BARRAS #48	147.00	147.00
BARRAS #49	150.00	150.00
BARRAS #50	153.00	153.00
BARRAS #51	156.00	156.00
BARRAS #52	159.00	159.00
BARRAS #53	162.00	162.00
BARRAS #54	165.00	165.00
BARRAS #55	168.00	168.00
BARRAS #56	171.00	171.00
BARRAS #57	174.00	174.00
BARRAS #58	177.00	177.00
BARRAS #59	180.00	180.00
BARRAS #60	183.00	183.00
BARRAS #61	186.00	186.00
BARRAS #62	189.00	189.00
BARRAS #63	192.00	192.00
BARRAS #64	195.00	195.00
BARRAS #65	198.00	198.00
BARRAS #66	201.00	201.00
BARRAS #67	204.00	204.00
BARRAS #68	207.00	207.00
BARRAS #69	210.00	210.00
BARRAS #70	213.00	213.00
BARRAS #71	216.00	216.00
BARRAS #72	219.00	219.00
BARRAS #73	222.00	222.00
BARRAS #74	225.00	225.00
BARRAS #75	228.00	228.00
BARRAS #76	231.00	231.00
BARRAS #77	234.00	234.00
BARRAS #78	237.00	237.00
BARRAS #79	240.00	240.00
BARRAS #80	243.00	243.00
BARRAS #81	246.00	246.00
BARRAS #82	249.00	249.00
BARRAS #83	252.00	252.00
BARRAS #84	255.00	255.00
BARRAS #85	258.00	258.00
BARRAS #86	261.00	261.00
BARRAS #87	264.00	264.00
BARRAS #88	267.00	267.00
BARRAS #89	270.00	270.00
BARRAS #90	273.00	273.00
BARRAS #91	276.00	276.00
BARRAS #92	279.00	279.00
BARRAS #93	282.00	282.00
BARRAS #94	285.00	285.00
BARRAS #95	288.00	288.00
BARRAS #96	291.00	291.00
BARRAS #97	294.00	294.00
BARRAS #98	297.00	297.00
BARRAS #99	300.00	300.00
BARRAS #100	303.00	303.00

DETALLE DE DOBLECES, TRASLAPES Y ANCLAJES DE VARILLAS DE REFUERZO
ESCALA 1:20

ESPECIFICACIONES:
RESISTENCIA DEL CONCRETO A LOS 28 DIAS $f'c = 420.00 \text{ kg/cm}^2$
RESISTENCIA CUANDO LA TRANSFERENCIA MIN. $f'ci = 336.00 \text{ kg/cm}^2$
RESISTENCIA A LA FLUENCIA DEL ACERO DE REFUERZO $f_y = 4,200 \text{ kg/cm}^2$
RESISTENCIA A LA FLUENCIA DEL ACERO DE PRESFUERZO $Fpu = 18,000 \text{ kg/cm}^2$
TODOS LOS CABLES DEBERÁN SER 0.6 pulgadas (5/8)" DE BAJO RELAJAMIENTO DE ACUERDO CON LA NORMA ASTM A-416

NOTAS:
- ESTRUCTURA FUE DISEÑADA CON LAS NORMAS A.A.S.H.T.O. EDICIÓN 2012.
- TODAS LAS UNIDADES INDICADAS EN ESTOS PLANOS SON EN METROS EXCEPTO DONDE SE INDIQUE LO CONTRARIO.

NOTA:
LA ZAPATA FUE DISEÑADA CON UNA CAPACIDAD PORTANTE DE 2.50 kg/cm^2 , COMO SE INDICÓ DEL ESTUDIO DE SUELOS.

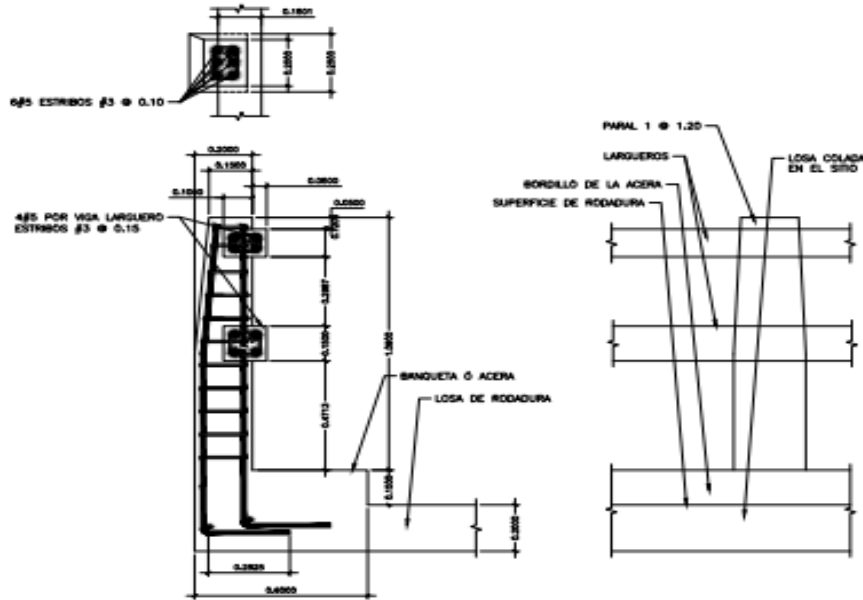
NOTAS:
EL RECUBRIMIENTO DEL ACERO SE HARÁ DE ACUERDO AL NUMERAL 2.7.7.1 DEL CÓDIGO HONDUREÑO DE LA CONSTRUCCIÓN, PARA CONCRETO FUNDIDO EN EL SITIO (NO PREESFORZADO):
A. CONCRETO FUNDIDO CONTRA Y PERMANENTEMENTE EXPUESTO AL TIERRAZO.....7.5cm
B. CONCRETO EXPUESTO AL TIERRAZO O LA INTERPERIE:
BARRAS #6 HASTA #18.....5.0cm
BARRAS #5, ALAMBRE #31 O #31, Y MENORES.....4.0cm
C. CONCRETO NO EXPUESTO A LA INTERPERIE O EN CONTACTO CON EL TIERRAZO:
LOSAS, MUROS, HERNADURAS:
BARRAS #14 Y #18.....4cm
BARRAS #11 Y MENORES.....2cm
VIGAS, COLUMNAS:
REFUERZO PRINCIPAL, ANILLOS, ESTRIBOS, ESPIRALES.....4cm

NOTAS:
EL RECUBRIMIENTO DEL ACERO SE HARÁ DE ACUERDO AL NUMERAL 2.7.7.2 DEL CÓDIGO HONDUREÑO DE LA CONSTRUCCIÓN, PARA CONCRETO PREFABRICADO (FABRICADO BAJO CONDICIONES DE CONTROL EN PLANTA):
A. CONCRETO EXPUESTO AL TIERRAZO O INTemperie:
PANELES DE MUROS:
BARRAS #4.....7.5cm
B. CONCRETO EXPUESTO AL TIERRAZO O LA INTERPERIE:
BARRAS #6 HASTA #18.....5.0cm
BARRAS #5, ALAMBRE #31 O #31, Y MENORES.....4.0cm
C. CONCRETO NO EXPUESTO A LA INTERPERIE O EN CONTACTO CON EL TIERRAZO:
LOSAS, MUROS, HERNADURAS:
BARRAS #14 Y #18.....4cm
BARRAS #11 Y MENORES.....2cm
VIGAS, COLUMNAS:
REFUERZO PRINCIPAL, ANILLOS, ESTRIBOS, ESPIRALES.....4cm

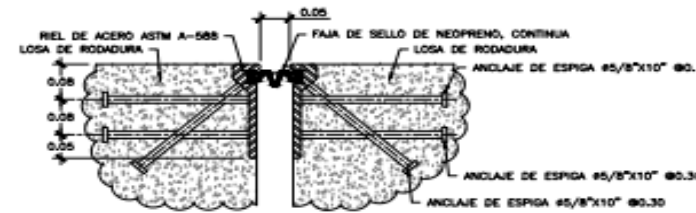
Contenido:
Ubicación: Vallécillo, Francisco Morazán
Propietario: Alcaldía de Vallécillo

Proyecto: Diseño de Fuente, Vallécillo, Francisco Morazán

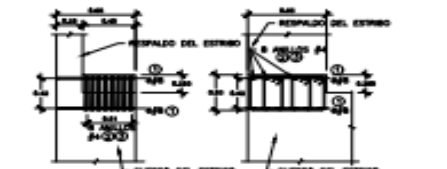
Diseño: Ing. José Manuel Duarte
Aprobación: José Manuel Duarte
Fecha: Agosto 2022
Revisión: No 1



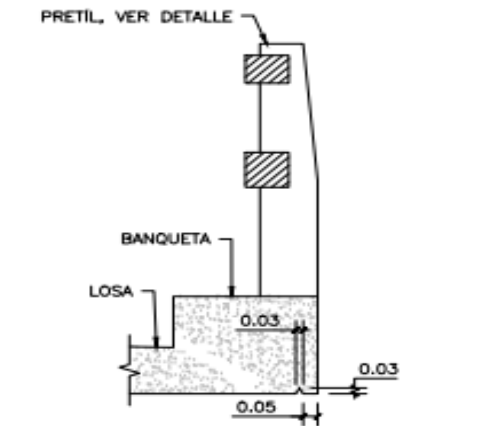
DETALLE DE PRETEL
ESCALA 1:10



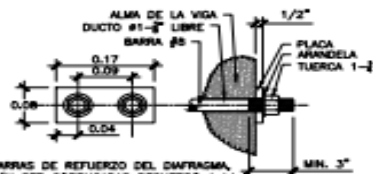
DETALLE EN SECCIÓN DE DISPOSITIVO DE SELLO
PARA JUNTA DE EXPANSIÓN
ESCALA 1:5



DETALLE DE BLOQUE DE RESTRICCIÓN LATERAL
EN ESTRIBOS
ESCALA 1:5

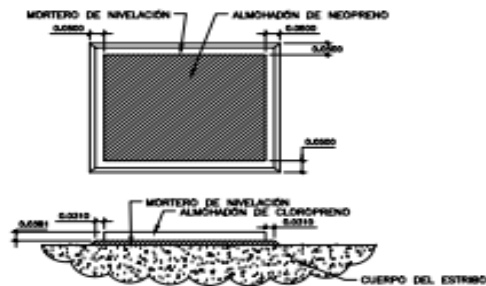


DETALLE DE CORTA GOTAS
ESCALA 1:15



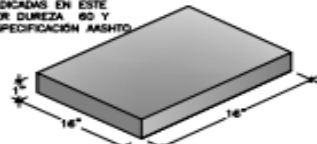
NOTA:
LAS BARRAS DE REFUERZO DEL DIAFRAGMA,
DERERAN SER CORRUGADAS DEACUERDO A LA
ESPECIFICACION ASTM A 615 Y EN LA PUNTA
SE PODRA SOLDAR UNA BARRA DEL MISMO
DIAMETRO, MAQUINADA PARA ROSCA.

DETALLE DE PLACA DE SOPORTE PARA
ANCLAJE DE BARRAS DE DIAFRAGMA
ESCALA 1:5

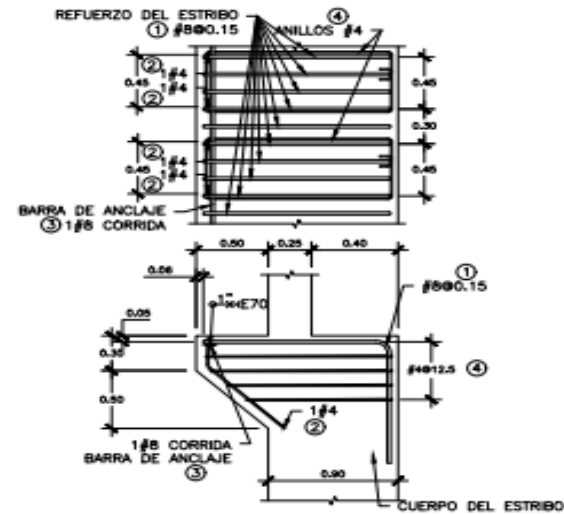


DETALLE DE ASIENTO DE ALMOHADONES DE NEOPRENO
ESCALA 1:10

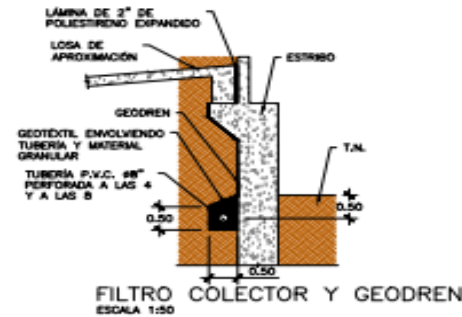
NOTA: LA ALMOHADILLA DE NEOPRENO EN
LAS DIMENSIONES INDICADAS EN ESTE
DETALLE, DEBERA SER DUREZA 60 Y
CUMPLIR CON LA ESPECIFICACION AASHTO
M 4.7.6.2



ALMOHADILLA DE NEOPRENO PARA
VIGAS AASHTO II
ESCALA 1:40



DETALLE DE ARMADO DE
MÉNSULA
ESCALA 1:25



FILTRO COLECTOR Y GEODREN
ESCALA 1:50

Contenido:
Ubicación: Vallecillo, Francisco Morazán
Propietario: Alcaldía de Vallecillo

Proyecto: Diseño de Puente, Vallecillo,
Francisco Morazán

Diseño: Ing. José Manuel Duarte
Aprobado: José Manuel Duarte
Fecha: Agosto 2022
Revisión: No 1

RESPONSABLE: DENIA LISETH BENÍTEZ CONTRERAS

CARGO: SECRETARIA MUNICIPAL

FECHA: 31 DE MAYO 2023

