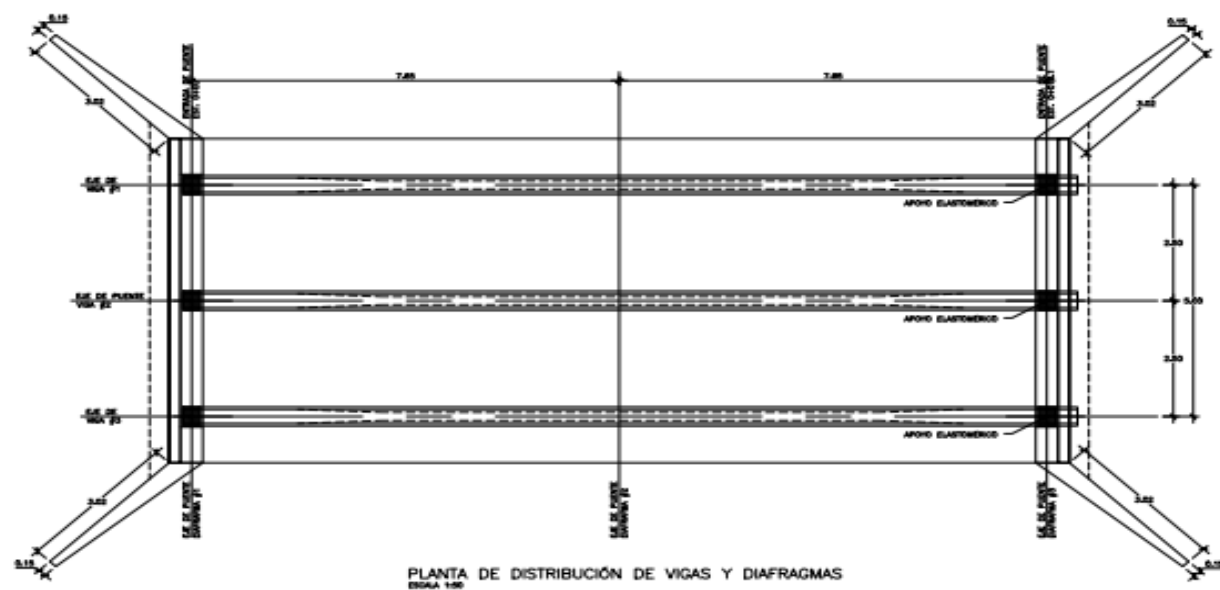
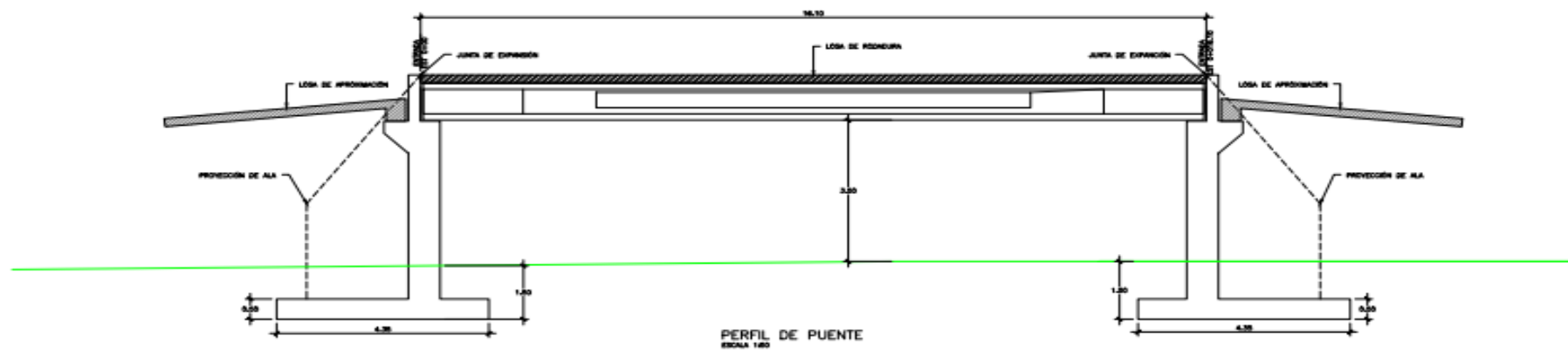


ÍNDICE DE PLANOS PUENTE VALLECILLO

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



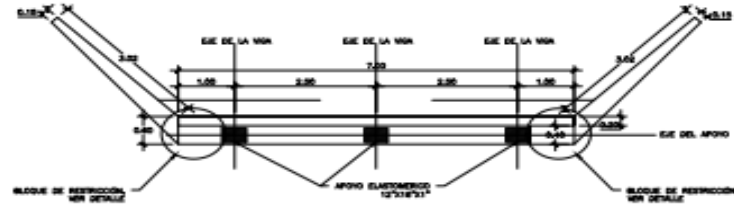
Contenido:

Ubicación: Vallecillo, Francisco Morazán

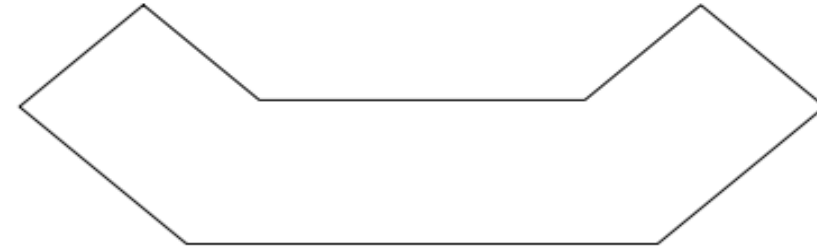
Propietario: Alcaldía de Vallecillo

Proyecto: Diseño de Puente, Vallecillo,
Francisco MorazánDiseño: Ing. José Manuel Duarte
Aprobado: Ing. José Manuel Duarte
Fecha: Agosto 2022

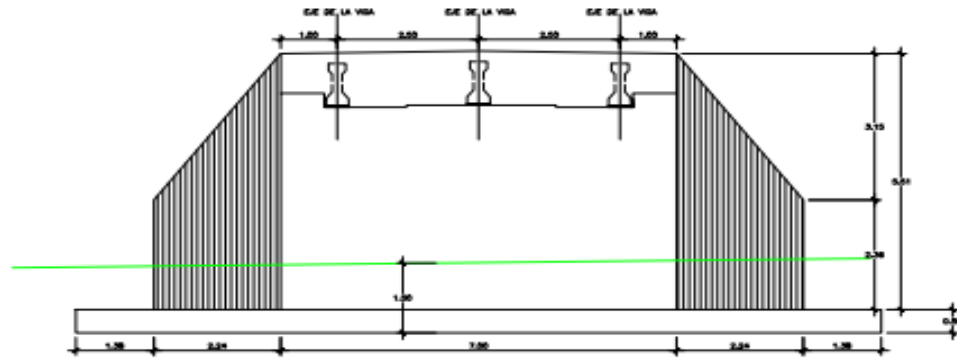
Revisión: No 1



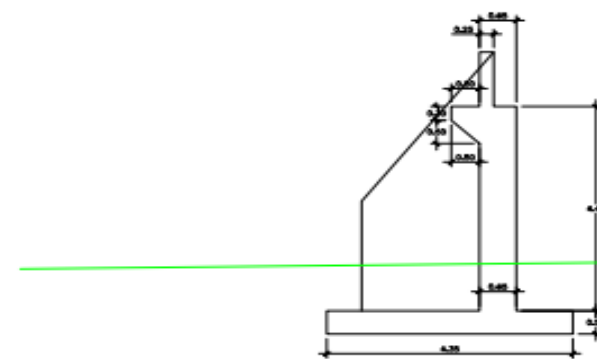
PLANTA DEL CUERPO DEL ESTRIBO
ESCALA 1:50



REFUERZO EN LA FIBRA INFERIOR Y SUPERIOR DEL ESTRIBO DE ENTRADA
ESCALA 1:50



ALZADO DEL ESTRIBO DE ENTRADA
ESCALA 1:50



SECCIÓN DEL ESTRIBO DE ENTRADA
ESCALA 1:50

Contenido:

Ubicación: Vallecillo, Francisco Morazón

Propietario: Alcaldía de Vallecillo

Proyecto: Diseño de Puente, Vallecillo,

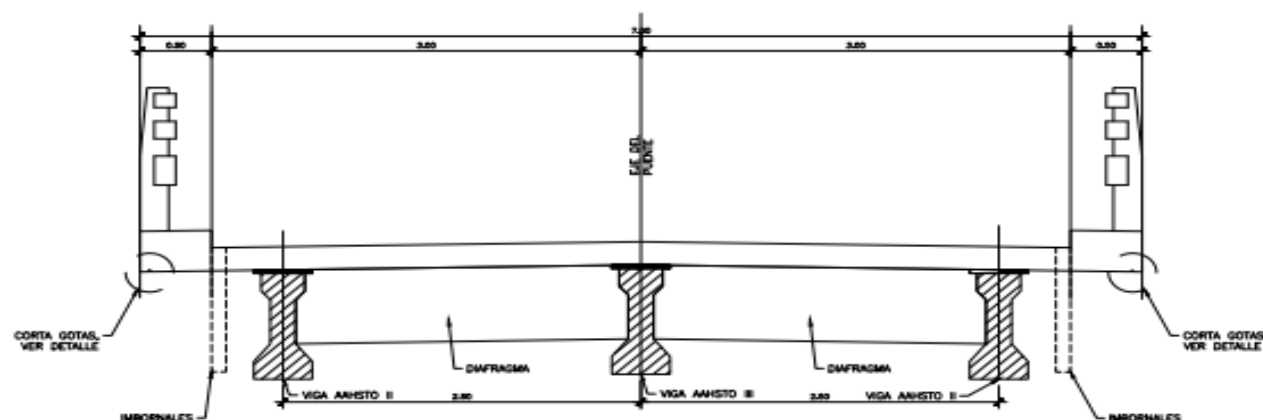
Francisco Morazón

Diseño: Ing. José Manuel Duarte

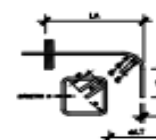
Aprobación: Ing. José Manuel Duarte

Fecha: Agosto 2022

Revisión: No 1



SECCIÓN TRANSVERSAL DEL PUENTE
ESCALA 1:20



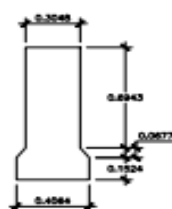
EL VALOR α DE DEBERÁ SER DE ACUERDO AL CASO COMO SE INDICA A CONTINUACIÓN:

- 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 $\alpha=1.00$

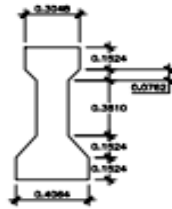
LONGITUDES DE DESARROLLO Y ANCLAJE
PARA $f'_{cm}=420\text{kg/cm}^2$, $f'_{tm}=4.200\text{kg/cm}^2$

CRIME	17	18
1	200	170
2	200	170
3	200	170
4	200	170
5	200	170
6	200	170
7	200	170
8	200	170
9	200	170
10	200	170
11	200	170
12	200	170
13	200	170
14	200	170
15	200	170
16	200	170
17	200	170
18	200	170
19	200	170
20	200	170
21	200	170
22	200	170
23	200	170
24	200	170
25	200	170
26	200	170
27	200	170
28	200	170
29	200	170
30	200	170
31	200	170
32	200	170
33	200	170
34	200	170
35	200	170
36	200	170
37	200	170
38	200	170
39	200	170
40	200	170
41	200	170
42	200	170
43	200	170
44	200	170
45	200	170
46	200	170
47	200	170
48	200	170
49	200	170
50	200	170
51	200	170
52	200	170
53	200	170
54	200	170
55	200	170
56	200	170
57	200	170
58	200	170
59	200	170
60	200	170
61	200	170
62	200	170
63	200	170
64	200	170
65	200	170
66	200	170
67	200	170
68	200	170
69	200	170
70	200	170
71	200	170
72	200	170
73	200	170
74	200	170
75	200	170
76	200	170
77	200	170
78	200	170
79	200	170
80	200	170
81	200	170
82	200	170
83	200	170
84	200	170
85	200	170
86	200	170
87	200	170
88	200	170
89	200	170
90	200	170
91	200	170
92	200	170
93	200	170
94	200	170
95	200	170
96	200	170
97	200	170
98	200	170
99	200	170
100	200	170

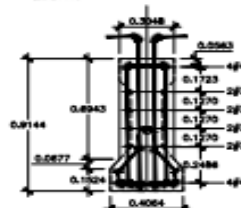
DETALLE DE DOBLECES, TRASLAPES
Y ANCLAJES DE VARILLAS DE REFUERZO
ESCALA 1:20



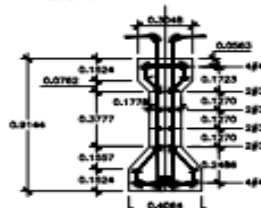
SECCIÓN A: VIGA EN EL
EXTREMO DEL CLARO



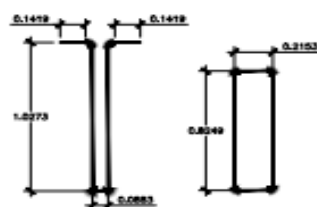
SECCIÓN B: DE LA VIGA EN
EL CENTRO DEL CLARO



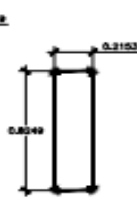
SECCIÓN A: VIGA EN EL CENTRO DE LA LUZ



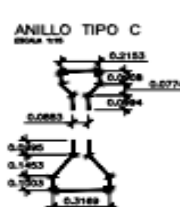
SECCIÓN B: DE LA VIGA EN
EL CENTRO DE LA LUZ



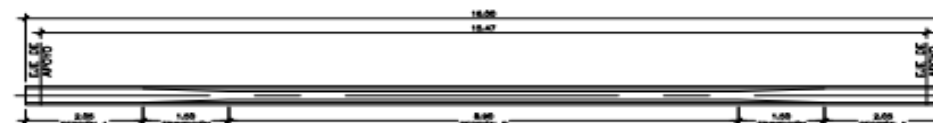
ANILLO TIPO A



ANILLO TIPO E



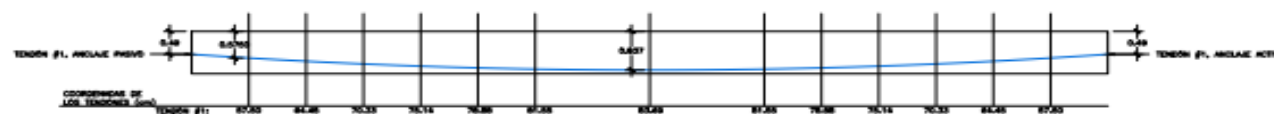
ANILLO TIPO D



PLANTA DE LA VIGA TÍPICA
ESCALA 1:50



ALZADO DE LA VIGA TÍPICA
ESCALA 1:50



DISPOSICIÓN DEL PRESFUERZO DE LA VIGA TÍPICA
ESCALA 1:50



TENDÓN	CABLES	FUERZA EN EL GATO (Kg)	LONGITUD DEL CABLE (m)	ELONGACIÓN (cm)	DIÁMETRO DEL DUCTO (mm)	PLACA DE SOPORTE (cm)
1	10	13.872.37	18.01	11.0450	25.00	19.00 X 14.00 X 0.30

ESPECIFICACIONES:
RESISTENCIA DEL CONCRETO A LOS 28 DÍAS $f'_c = 4320.0 \text{ kg/cm}^2$
RESISTENCIA CUANDO LA TRANSFERENCIA MIN. $f'_{ci} = 3360.0 \text{ kg/cm}^2$
RESISTENCIA A LA FLUENCIA DEL ACERO DE REFUERZO $f_y = 4200 \text{ kg/cm}^2$
RESISTENCIA A LA FLUENCIA DEL ACERO DE PRESFUERZO $f_{pu} = 19,000 \text{ kg/cm}^2$
LOS TUBOS DEBERÁN SER DE 6 pulgadas (5/8") DE BAJO RELAJAMIENTO DE ACUERDO CON LA NORMA ASTM A-416.

Contenido:

Ubicación: Vallecillo, Francisco Morazán

Propietario: Alcaldía de Vallecillo

Proyecto: Diseño de Puente, Vallecillo,
Francisco Morazán

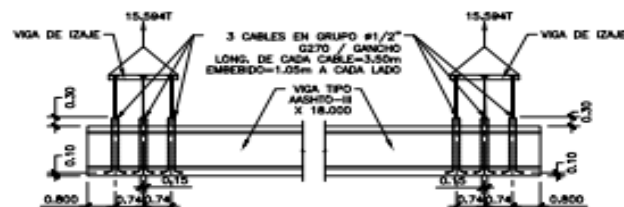
Diseño: Ing. José Manuel Duarte
Aprobó: Ing. José Manuel Duarte

Fecha: Agosto 2022

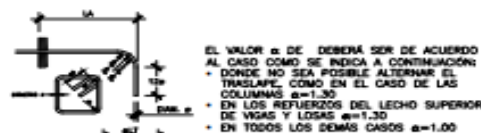
Revisión: No1

NOTAS:

- LAS VIGAS DEBERÁN SER IZADAS CON UNA GRUA EN CADA EXTREMO DONDE HABRÁN DOS PUNTOS DE IZAJE COMO SE MUESTRA EN EL DETALLE
- EL PESO DE LAS VIGAS ES 31.188 TONELADAS MÉTRICAS
- 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 TENDIARSE.
- 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



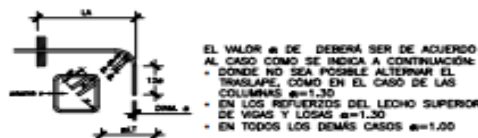
LONGITUDES DE DESARROLLO Y ANCLAJE
PARA $f'_c=4200\text{kg/cm}^2$, $f_y=4,200\text{kg/cm}^2$

VARILLA	10	12	14	16	18	20	22	24	26	28	30	32	34	36	38	40	42	44	46	48	50	52	54	56	58	60	62	64	66	68	70	72	74	76	78	80	82	84	86	88	90	92	94	96	98	100
LONGITUD	10	12	14	16	18	20	22	24	26	28	30	32	34	36	38	40	42	44	46	48	50	52	54	56	58	60	62	64	66	68	70	72	74	76	78	80	82	84	86	88	90	92	94	96	98	100

DETALLE DE DOBLESCE, TRASLAPES
Y ANCLAJES DE VARILLAS DE REFUERZO
ESCALA 1:30



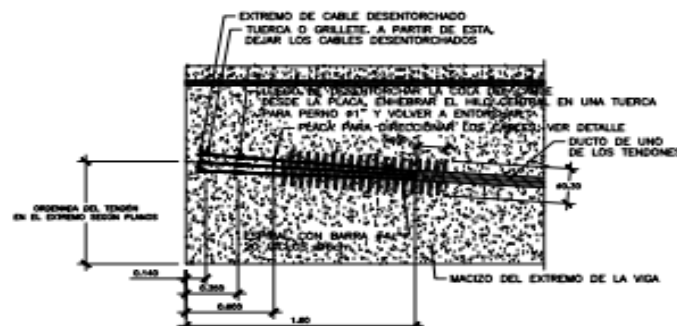
DETALLE DE REFUERZO DE LA LOSA
DE APROXIMACIÓN
ESCALA 1:100



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

VARILLA	10	12	14	16	18	20	22	24	26	28	30	32	34	36	38	40	42	44	46	48	50	52	54	56	58	60	62	64	66	68	70	72	74	76	78	80	82	84	86	88	90	92	94	96	98	100
LONGITUD	10	12	14	16	18	20	22	24	26	28	30	32	34	36	38	40	42	44	46	48	50	52	54	56	58	60	62	64	66	68	70	72	74	76	78	80	82	84	86	88	90	92	94	96	98	100

DETALLE DE DOBLESCE, TRASLAPES
Y ANCLAJES DE VARILLAS DE REFUERZO
ESCALA 1:30



DETALLE DE ANCLAJE PASIVO
ESCALA 1:30

ESPECIFICACIONES:

- RESISTENCIA DEL CONCRETO A LOS 28 DÍAS $f'_c = 4200\text{ kg/cm}^2$
- RESISTENCIA CUANDO LA TRANSFERENCIA MIN. $f'_{ci} = 3360\text{ kg/cm}^2$
- RESISTENCIA A LA FLUENCIA DEL ACERO DE REFUERZO $f_y = 4,200\text{ kg/cm}^2$
- RESISTENCIA A LA FLUENCIA DEL ACERO DE PREESFUERZO $f_{pu} = 19,000\text{ kg/cm}^2$
- 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 INICIO 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 SITO (NO PREESFORZADO):
- A. CONCRETO FUNDIDO CONTRA Y PERMANENTEMENTE EXPUESTO AL TIERRAZO:
 - BARRAS #6 HASTA #18.....5.0cm
 - BARRAS #18, 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 #18, 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:

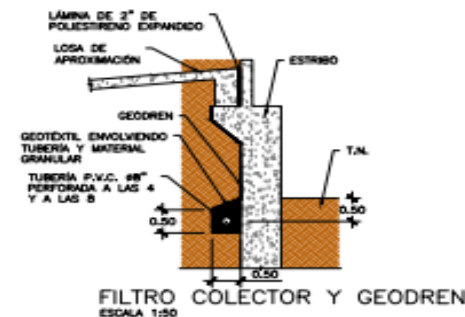
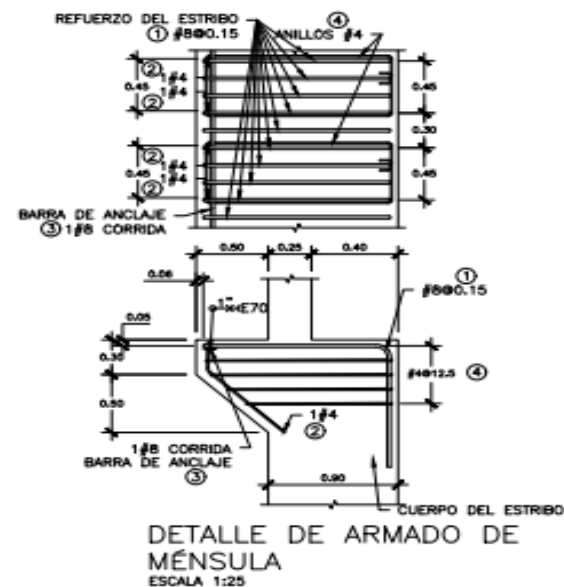
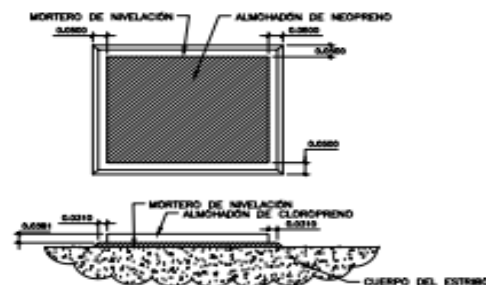
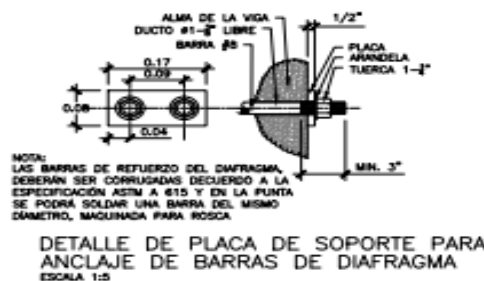
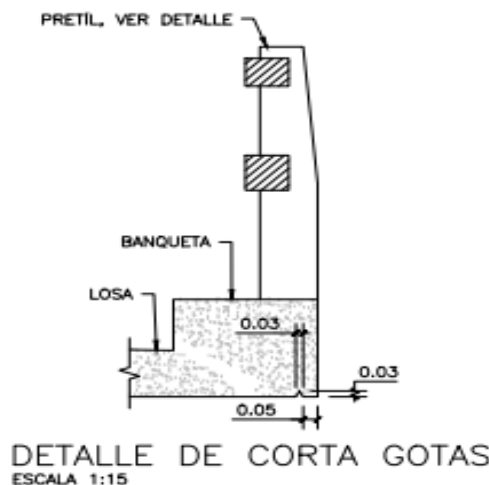
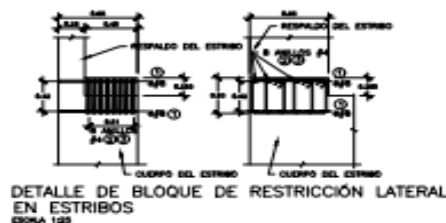
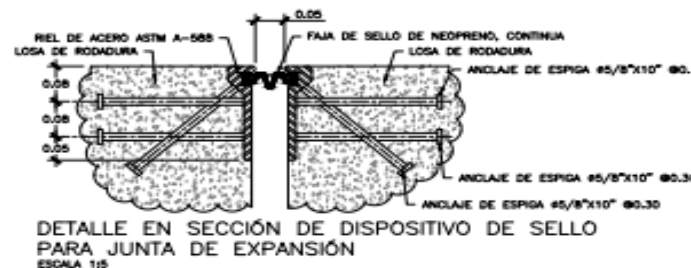
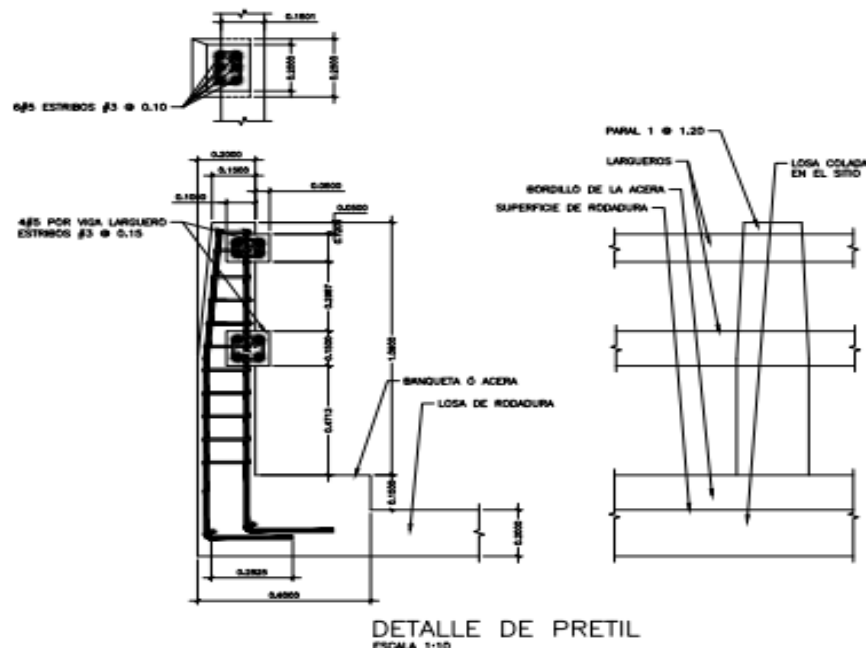
Ubicación: Vallecillo, Francisco Morazón

Propietario: Alcaldía de Vallecillo

Proyecto: Diseño de Puente, Vallecillo,
Francisco Morazón

Diseño: Ing. José Manuel Duarte
Aprobación: José Manuel Duarte
Fecha: Agosto 2022

Revisión: No 1



DETALLE DE ASIENTO DE ALMOHADONES DE NEOPRENO
ESCALA 1:10

RESPONSABLE: DENIA LISETH BENÍTEZ CONTRERAS

CARGO: SECRETARIA MUNICIPAL

FECHA: 31 DE MARZO 2023

