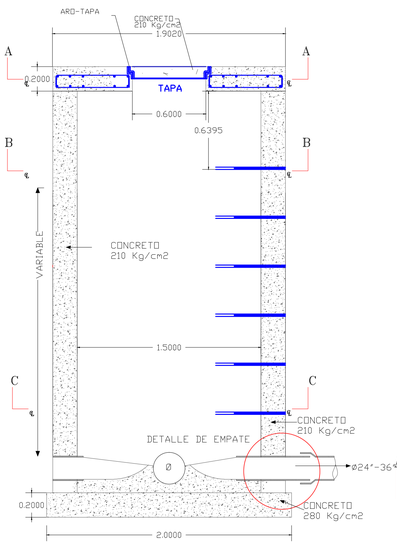
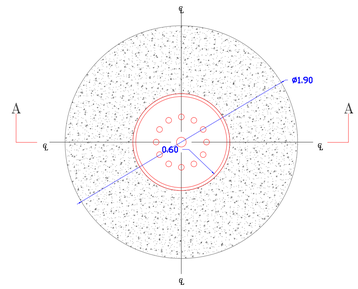
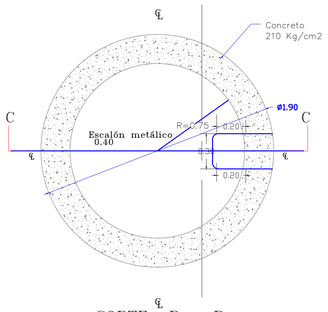
POZO DE INSPECCION EN CONCRETO DE 3.000 PSI D=1.50m

"CORTE"

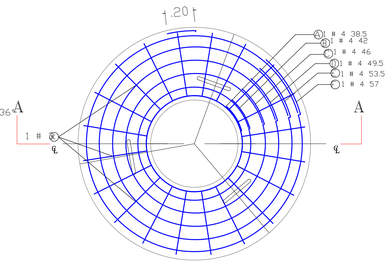




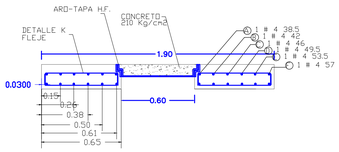
PLACA CORTE
A – A



CORTE B – B

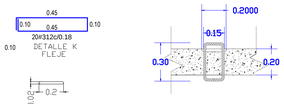


REFUERZO CARA SUPERIOR
–PLACA CUBIERTA–



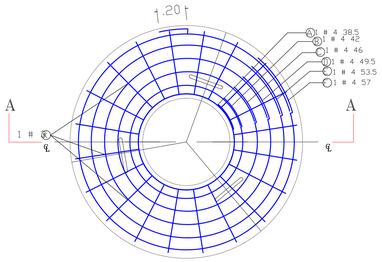
SECCION TRANSVERSAL PLACA DE CUBIERTA
–REFUERZO–
(CORTE A – A)

DETALLE DE EMPATE
POZO DE INSPECCION – TUBERIA

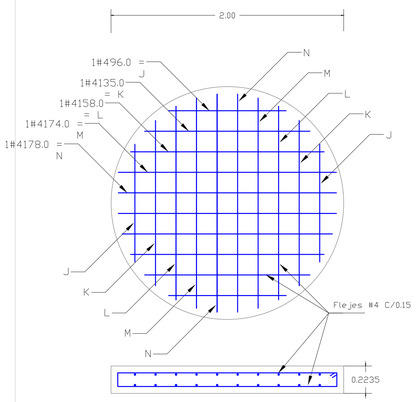


VISTA EN PLANTA
AGARRADERA

DETALLE AGARRADERA

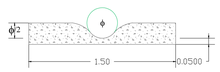


REFUERZO CARA INFERIOR
–PLACA CUBIERTA–



REFUERZO PLACA BASE

DETALLE ESCALON



DETALLE CAÑUELA

LA CAÑUELA DEBE SER ESMALTADA PARA REDUCIR LA RUGOSIDAD

NOTAS.

- LAS EXCAVACIONES DEBEN AJUSTARSE ESTRICTAMENTE A LAS NECESIDADES DE COLOCACION DEL CONCRETO Y SUS DIMENSIONES DEBERAN SER APROBADAS POR EL INTERVENTOR ANTES DE LA EJECUCION.
- LA TUBERIA EMBEBIDA EN EL CONCRETO DEBE LIMPIARSE CUIDADOSAMENTE ANTES DE APLICARSE EL CONCRETO.
- RECUBRIMIENTO INDICADO MINIMO 5cm.
- LAS DIMENSIONES Y DESPIECE DEL REFUERZO DE CADA POZO, DEBERA SER CALCULADO POR EL CONSTRUCTOR Y APROBADO POR EL INTERVENTOR.

MATERIALES

CONCRETO f'c = 21 Mpa. (210 Kg./cm2.) PARA CILINDRO Y TAPA

CONCRETO f'c = 28.0 Mpa. (280 Kg./cm2.) PARA BASE Y CAÑUELA

CONCRETO POBRE f'c = 140 Kg./cm2 (13.7 Mpa.)

REFUERZO fy = 411.2 Mpa. (4.200 Kg./cm2) NTC 2289 "TODO"

BANDA DE ESPUMA DE POLIURETANO clase 23 grado 24 NTC 2019

SOBRE CARGA CONSIDERADA : CAMION C40–95

CONVENCIONES DE REFUERZO

EL REFUERZO MARCADO CON LA LETRA :

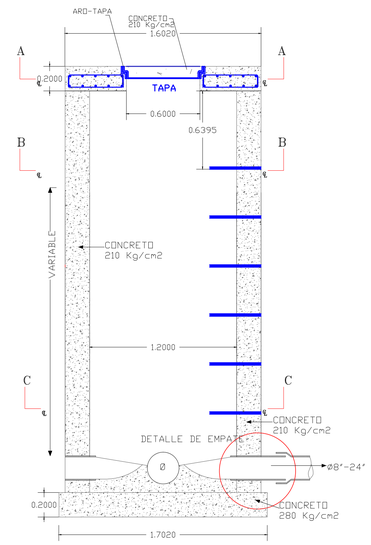
L = UN GANCHO DE 30 cm.
U = DOS GANCHOS DE 30 cm.
T.A.M. = TRASLAPOS ALTERNADOS MINIMOS .
01 = REFUERZO SIN ESPECIFICACION DE LONGITUD.

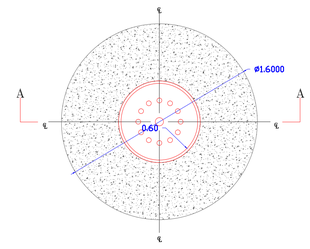
EJEMPLO DE NOMENCLATURA : 2#540
2#540L
2#540U
2#540E

CANTIDAD DE VARILLAS — FIGURACION VARILLA
ø EN OCTAVOS DE PULGADA — LONGITUD EN DECIMETROS

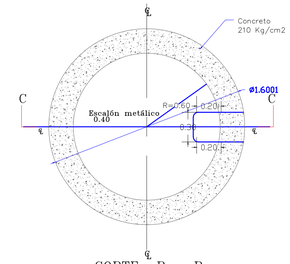
POZO DE INSPECCION EN CONCRETO DE 3.000 PSI D=1.20m

"CORTE"

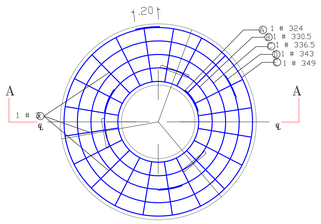




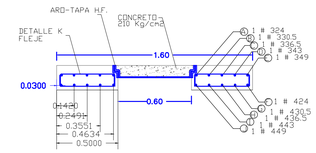
PLACA CORTE
A – A



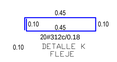
CORTE B – B

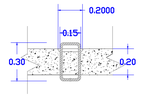


REFUERZO CARA SUPERIOR
–PLACA CUBIERTA–



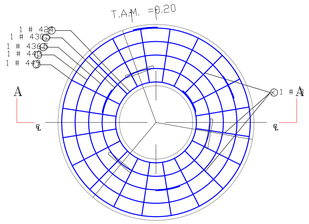
SECCION TRANSVERSAL PLACA DE CUBIERTA
–REFUERZO–
(CORTE A – A)



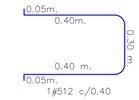


VISTA EN PLANTA
AGARRADERA

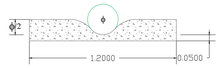
DETALLE AGARRADERA



REFUERZO CARA INFERIOR
–PLACA CUBIERTA–

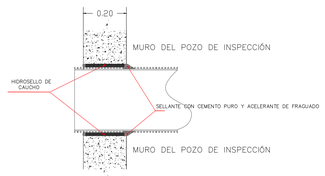


DETALLE ESCALON

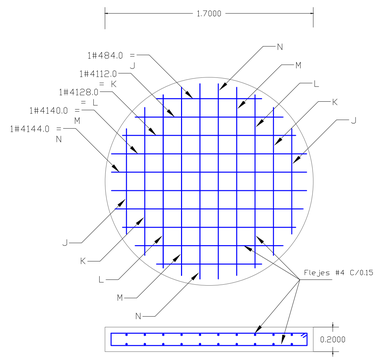


DETALLE CAÑUELA

LA CAÑUELA DEBE SER ESMALTADA PARA REDUCIR LA RUGOSIDAD



DETALLE DE EMPATE
POZO DE INSPECCION – TUBERIA



REFUERZO PLACA BASE

NOTAS.

- LAS EXCAVACIONES DEBEN AJUSTARSE ESTRICTAMENTE A LAS NECESIDADES DE COLOCACION DEL CONCRETO Y SUS DIMENSIONES DEBERAN SER APROBADAS POR EL INTERVENTOR ANTES DE LA EJECUCION.
- LA TUBERIA EMBEBIDA EN EL CONCRETO DEBE LIMPIARSE CUIDADOSAMENTE ANTES DE APLICARSE EL CONCRETO.
- RECUBRIMIENTO INDICADO MINIMO 5cm.
- LAS DIMENSIONES Y DESPIECE DEL REFUERZO DE CADA POZO, DEBERA SER CALCULADO POR EL CONSTRUCTOR Y APROBADO POR EL INTERVENTOR.

CONVENCIONES DE REFUERZO

EL REFUERZO MARCADO CON LA LETRA :

L = UN GANCHO DE 30 cm.
U = DOS GANCHOS DE 30 cm.
T.A.M. = TRASLAPOS ALTERNADOS MINIMOS .
01 = REFUERZO SIN ESPECIFICACION DE LONGITUD.

EJEMPLO DE NOMENCLATURA : 2#540
2#540L
2#540U
2#540E

CANTIDAD DE VARILLAS — FIGURACION VARILLA
ø EN OCTAVOS DE PULGADA — LONGITUD EN DECIMETROS

MATERIALES

CONCRETO f'c = 21 Mpa. (210 Kg./cm2.) PARA CILINDRO Y TAPA

CONCRETO f'c = 28.0 Mpa. (280 Kg./cm2.) PARA BASE Y CAÑUELA

CONCRETO POBRE f'c = 140 Kg./cm2 (13.7 Mpa.)

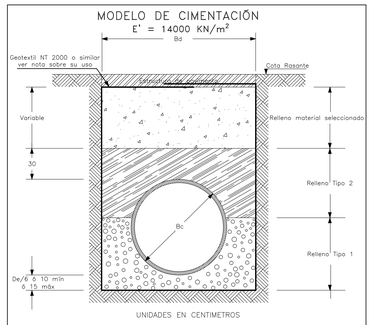
REFUERZO fy = 411.2 Mpa. (4.200 Kg./cm2) NTC 2289 "TODO"

BANDA DE ESPUMA DE POLIURETANO clase 23 grado 24 NTC 2019

SOBRE CARGA CONSIDERADA : CAMION C40–95

MODELO DE CIMENTACIÓN

E' = 14000 KN/m²



Material Tipo 1: para cama de cimentación y atraque. Se refiere a la preparación de la cama donde se apoyará la tubería. El material Tipo T1 corresponde al material granular triturado entre ¾" a 1"

Material Tipo 2: este material se utilizara para la primera parte del lleno y hasta los 0,30 m por encima de la parte superior de las tuberías deberá utilizarse material que no contenga piedras para evitar que durante el proceso de compactación se ejerzan esfuerzos puntuales sobre las tuberías. Hasta esta misma altura se compactará utilizando pisones metálicos manuales, en capas de 0,10 m ó 0,20 m (máximo), subiendo el lleno simultáneamente a ambos lados del conducto con el fin de evitar esfuerzos laterales. Este relleno deberá ser de tipo aluvial de tamaño maximo 2".

Si los trabajos se realizan en época de lluvia emplear geotextil NT 2000 o similar para protección de las zanjas de excavación.

SEM Construimos futuro	SAIN ESPINOSA MURCIA CONTRATO DE CONSULTORIA No. 170 DE 2013 DISEÑÓ: ING. ALEXANDER LUCUMI DIAZ MAT. 762271-27409 VLL APROBÓ: ING. LUIS FERNANDO MUNOZ MAT. 172021-92755 CLD DIRECTOR CONSULTORIA	FELD INGENIERÍA SAS. INTERVENTORIA REVISÓ: ING. MAURICIO MONTENEGRO RODRIGUEZ MAT. 25202-099305 CND APROBÓ: ING. CLAUDIA VIRGINIA AGUDELO SARRIA MAT. 25202-34498 CND DIRECTOR INTERVENTORIA	EMPRESA DE ACUEDUCTO Y ALCANTARILLADO DE VILLAVICENCIO SUPERVISOR: ING. PAULA ANDREA SABOGAL ORTIZ JEFE INTERVENTORÍA EAAV	LOCALIZACIÓN ESC.1:25000	MODIFICACIONES FECHA / RESPONSABLE / FIRMA	EMPRESA DE ACUEDUCTO Y ALCANTARILLADO DE VILLAVICENCIO SUBGERENCIA TECNICA

PROYECTO: CONSULTORÍA Y APOYO TÉCNICO SISTEMAS DE ACUEDUCTO Y ALCANTARILLADO DE LA EMPRESA		PLANO No. 11/13
CONTIENE : DETALLE DE POZOS DE ALCANTARILLADO Y MODELO DE CIMENTACION PRODUCTO 24: DISEÑO DE ALCANTARILLADO PLUVIAL PARA EL MEJORAMIENTO DEL DRENAJE EN EL BARRIO SAN CARLOS		PROYECTO No. P24 ALCANTARILLADO PLUVIAL ARCHIVO: P24 ALCANTARILLADO PLUVIAL.DWG
FECHA : ENERO DE 2015	ESCALA : INDICADA	ESCALA DE PLOTTER: 1:1