



## HOJA DE CALCULO

Código:  
Revisión:  
Página: de  
Especialidad: Estructuras

Proyecto: Estudio Definitivo de la Carretera: Camaná - Desvio Quilca - Matarani - Ilo - Tacna; Desvio Quilca - Matarani  
Descripción del Trabajo: Diseño de Alcantarillas Tipo Marco 1.00 x 1.00

DESARROLLO

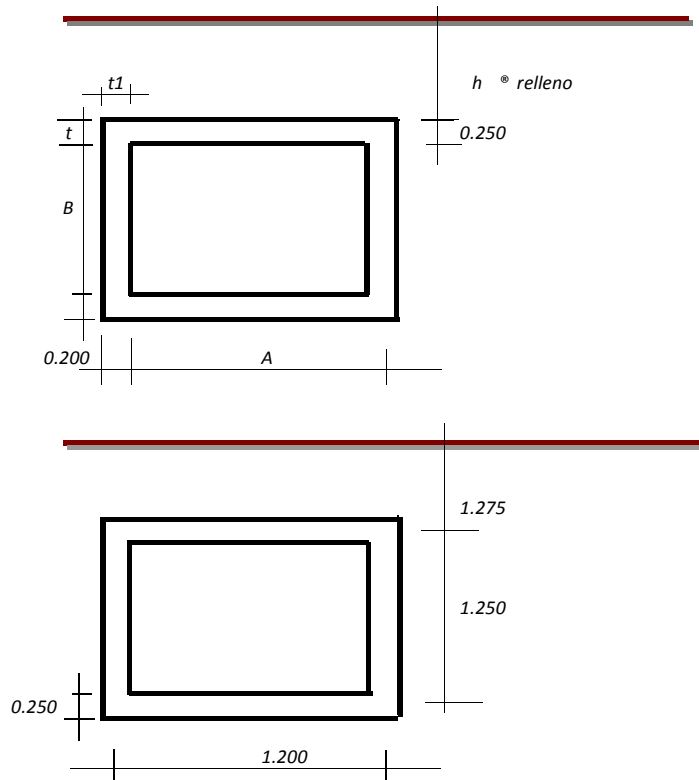
REFERENCIA

### ALCANTARILLA TIPO MARCO 1.00 x 1.00 - PROG. 15+389.975

#### 1.00 DATOS

A = 1.000 m  
B = 1.000 m  
t = 0.250 m  
t1 = 0.200 m  
h = 1.150 m  
S/C = HL93 → P = 7.256 ton  
e = 0.050 asfalto  
f'c = 245 kg/cm<sup>2</sup>  
pe rell. = 1.800 ton/m<sup>3</sup>  
Ko = 0.450 coef. Emp. Tierra reposo  
Ks = 1000 Coeficiente de Balasto

#### 2.00 GEOMETRIA





HOJA DE CALCULO

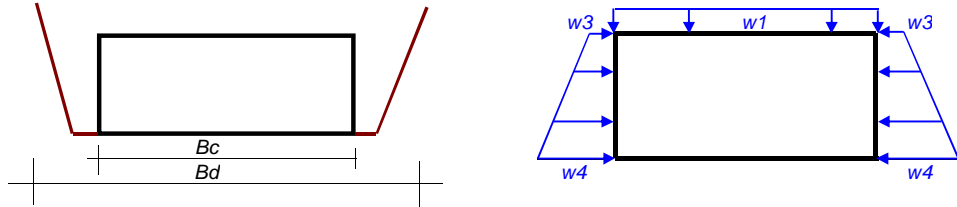
Código:  
Revisión:  
Página: de  
Especialidad: Estructuras

Proyecto: Estudio Definitivo de la Carretera: Camaná - Desvio Quilca - Matarani - Ilo - Tacna; Desvio Quilca - Matarani  
Descripción del Trabajo: Diseño de Alcantarillas Tipo Marco 1.00 x 1.00

DESARROLLO

REFERENCIA

3.00 METRADO DE CARGAS



Bc= 1.400 m  
H= 1.150 m  
Bd= 2.400 m  
H/Bd= 0.479

$$C_d = \frac{1 - e^{-2K_{\mu'} \frac{H}{B_d}}}{2K_{\mu'}}$$

Cd= 0.443  
Fe = 1.150  
Ft = 1.150

$$F_t = \frac{C_d B_d^2}{H B_c} \leq F_e$$

$$F_e = 1 + 0.20 \frac{H}{B_c}$$

$$w_2 = F_t \gamma_s H$$

w1 = 0.110 ton/m  
w2 = 2.381 ton/m  
w3 = 1.033 ton/m  
w4 = 2.045 ton/m

Peso asfalto (DW)  
Peso relleno (EV)  
Empuje relleno (EH)

Impacto(I) = 1.174  
w(LL+IM) = 4.249 ton/m

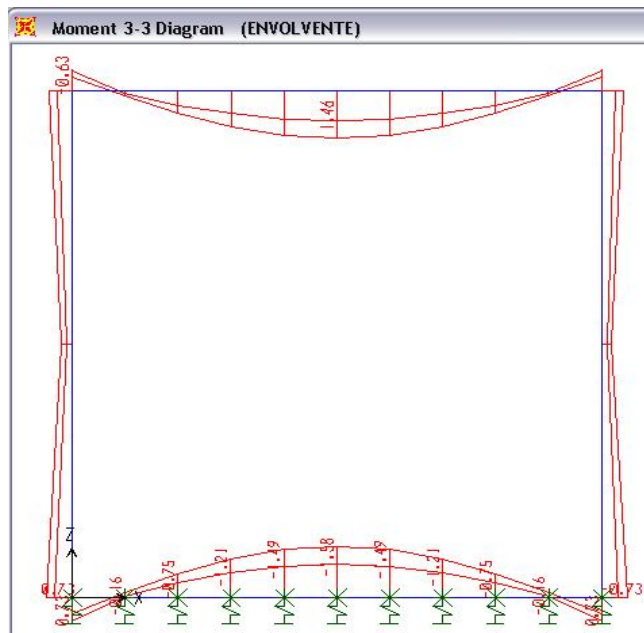
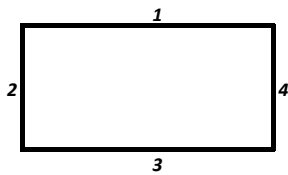
$$I = 1 + 0.33 \times (1 - 0.41H)$$

Sobrecarga (LL+IM)

4.00 ANALISIS

Resistencia I = 1.25 DC + 1.50 DW + 1.35 EV + (1.35 - 0.90) EH + 1.75 LL+IM  
Servicio I = 1.00 DC + 1.00 DW + 1.00 EV + 1.00 EH + 1.00 LL+IM

4.10 Análisis por flexión





HOJA DE CALCULO

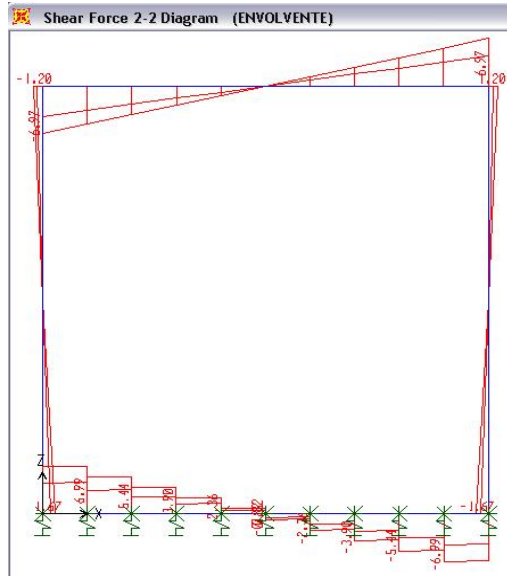
Código:  
Revisión:  
Página: de  
Especialidad: Estructuras

Proyecto: Estudio Definitivo de la Carretera: Camaná - Desvío Quilca - Matarani - Ilo - Tacna; Desvío Quilca - Matarani  
Descripción del Trabajo: Diseño de Alcantarillas Tipo Marco 1.00 x 1.00

DESARROLLO

REFERENCIA

4.20 Análisis por corte



MOMENTOS DE DISEÑO

Barra 1 →	M- =	3.210	ton-m	M+ =	4.630	ton-m
Barra 2 →	M- =	3.450	ton-m	M+ =	0.001	ton-m
Barra 3 →	M- =	4.870	ton-m	M+ =	3.450	ton-m

5.00 DISEÑO DE MARCO

5.10 Por flexion

b=	100	cm.	f'c=	245	kg/cm2
d=	20	cm.	d=	15	cm (paredes)

✓ Refuerzo Calculado de los Momentos de Diseño

Barra	As - (cm2)	Varillas $\phi$ (")	@ (cm)	Usar S (cm)	As + (cm2)	Varillas $\phi$ (")	@ (cm)	Usar S (cm)
1	4.376	3/8	16.23	15.00	6.389	3/8	11.11	10.00
		1/2	29.48	25.00		1/2	20.19	20.00
		5/8	45.70	25.00		5/8	31.30	25.00
2	6.434	3/8	11.04	10.00	0.002	3/8	40093.56	25.00
		1/2	20.05	20.00		1/2	72846.05	25.00
		5/8	31.08	25.00		5/8	112939.61	25.00
3	6.735	3/8	10.54	10.00	4.713	3/8	15.07	15.00
		1/2	19.15	17.50		1/2	27.37	25.00
		5/8	29.70	25.00		5/8	42.44	25.00



HOJA DE CALCULO

Código:  
Revisión:  
Página: de  
Especialidad: Estructuras

Proyecto: Estudio Definitivo de la Carretera: Camaná - Desvio Quilca - Matarani - Ilo - Tacna; Desvio Quilca - Matarani  
Descripción del Trabajo: Diseño de Alcantarillas Tipo Marco 1.00 x 1.00

DESARROLLO

REFERENCIA

✓ Mínimo Refuerzo

$$f_r = 2\sqrt{f'c}$$

$$M_r = f_r \frac{bh^2}{6}$$

$$\rightarrow \begin{aligned} f_r &= 31.30 \text{ kg/cm}^2 \\ M_r &= 2.09 \text{ ton-m} \\ 1.2 M_r &= 2.50 \text{ ton-m} \end{aligned}$$

$$\text{Mínimo} = \begin{cases} \text{As (1.2 Mcr)} = 3.394 \text{ cm}^2 \\ 4/3 \text{ As} \end{cases}$$

Barra	As.mín - (cm2)	Varillas $\phi$ (")	@ (cm)	Usar S (cm)	As.mín + (cm2)	Varillas $\phi$ (")	@ (cm)	Usar S (cm)
1	3.394	3/8	20.92	20.00	3.394	3/8	20.92	20.00
		1/2	38.01	25.00		1/2	38.01	25.00
		5/8	58.93	25.00		5/8	58.93	25.00
2	3.394	3/8	20.92	20.00	2.250	3/8	31.56	25.00
		1/2	38.01	25.00		1/2	57.33	25.00
		5/8	58.93	25.00		5/8	88.89	25.00
3	3.394	3/8	20.92	20.00	3.394	3/8	20.92	20.00
		1/2	38.01	25.00		1/2	38.01	25.00
		5/8	58.93	25.00		5/8	58.93	25.00

✓ Diseño Acero de Refuerzo

$$\text{MÁX} = (As, As_{\text{mín}})$$

Barra	As - (cm2)	Varillas $\phi$ (")	@ (cm)	Usar S (cm)	As + (cm2)	Varillas $\phi$ (")	@ (cm)	Usar S (cm)
1	4.376	3/8	16.23	15.00	6.389	3/8	11.11	10.00
		1/2	29.48	25.00		1/2	20.19	20.00
		5/8	45.70	25.00		5/8	31.30	25.00
		∴ Utilizar 1/2 @	25.00	∴ Utilizar 1/2 @		20.00		
2	6.434	3/8	11.04	10.00	2.250	3/8	31.56	25.00
		1/2	20.05	20.00		1/2	57.33	25.00
		5/8	31.08	25.00		5/8	88.89	25.00
		∴ Utilizar 1/2 @	20.00	∴ Utilizar 1/2 @		25.00		
3	6.735	3/8	10.54	10.00	4.713	3/8	15.07	15.00
		1/2	19.15	17.50		1/2	27.37	25.00
		5/8	29.70	25.00		5/8	42.44	25.00
		∴ Utilizar 1/2 @	17.50	∴ Utilizar 1/2 @		25.00		

5.20 Por corte

b= 100 cm  
dmax= 35 cm  
d consid= 20 cm

d critica= 0.45 (+ .15 chafan)  
d'= 0.75

Vmax= 6.99 Ton del programa (SAP 2000)  
Vud= 6990.00 Kg (Cortante de Diseño)

Vuc= 16554.05 Kg

∴ Vuc > Vud → OK!!!



HOJA DE CALCULO

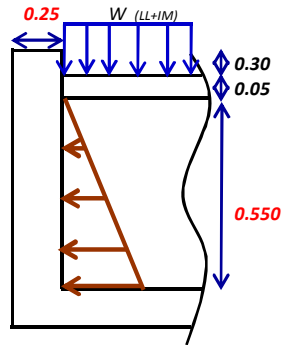
Código:  
Revisión:  
Página: de  
Especialidad: Estructuras

Proyecto: Estudio Definitivo de la Carretera: Camaná - Desvio Quilca - Matarani - Ilo - Tacna; Desvio Quilca - Matarani  
Descripción del Trabajo: Diseño de Alcantarillas Tipo Marco 1.00 x 1.00

DESARROLLO

REFERENCIA

6.00 DISEÑO DE VIGA SARDINEL

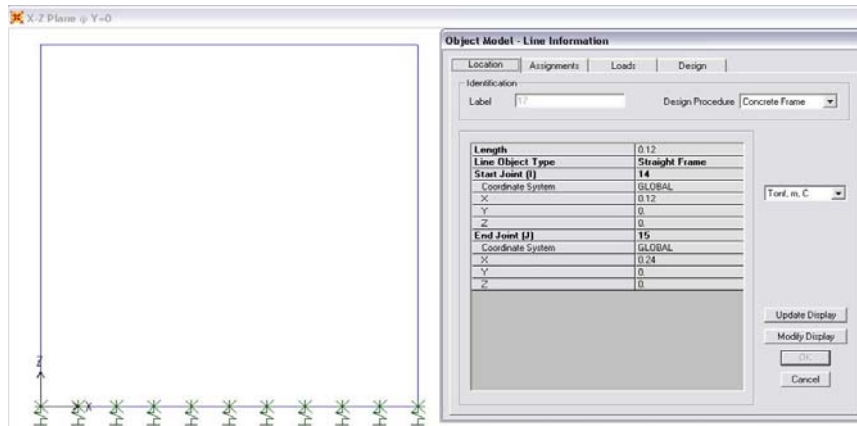


$f'_c = 245 \text{ Kg/cm}^2$   
 $d = 20 \text{ cm}$   
 $E_{DW} = 0.037 \text{ ton/m}$   
 $E_H = 0.091 \text{ ton/m}$   
 $E_{LL+IM} = 1.415 \text{ ton/m}$   
 $\rightarrow V_u = 2.667 \text{ ton/m}$   
 $V_c = 14.932 \text{ ton/m} > V_u \text{ OK!!!}$   
 $M_{DW} = 0.010 \text{ ton-m/m}$   
 $M_{EH} = 0.017 \text{ ton-m/m}$   
 $M_{LL+IM} = 0.389 \text{ ton-m/m}$

$\rightarrow \mu_u = 0.721 \text{ ton/m}$   
 $A_s = 0.963 \text{ cm}^2/\text{m}$

$\rightarrow \text{Usar } \phi \text{ } 1/2 \text{ "}$   
 $\text{ @ } 300 \text{ mm}$

7.00 PRESION TRANSMITIDA



$P = 1.080 \text{ ton}$   
 $AREA = 0.120 \text{ m}^2$

$$\text{Carga Transmitida} = \frac{\text{Fuerza}}{\text{Area}}$$

Carga Transmitida = 0.90 Kg/cm<sup>2</sup>



HOJA DE CALCULO

Código:  
Revisión:  
Página: de  
Especialidad: Estructuras

Proyecto: Estudio Definitivo de la Carretera: Camaná - Desvio Quilca - Matarani - Ilo - Tacna; Desvio Quilca - Matarani  
Descripción del Trabajo: Diseño de Alcantarillas Tipo Marco 1.00 x 1.00

DESARROLLO

REFERENCIA

**ALAS**

Altura máxima (m) = 1.80  
Altura mínima (m) = 0.15

t(m) = 0.25

✓ E = 0.96 ton/m ME = 0.577 ton-m/m  
Mu = 0.87 ton-m/m  
b = 100.00 cm f'c = 245.00 Kg/cm2  
d = 19.00 cm → As = 1.22 cm2

✓ **Mínimo Refuerzo**

$$As_{min} = \min \left[ \frac{4}{3} As, As(1.2Mr) \right]$$

✓ **Calculo de Mr**

$$f_r = 2\sqrt{f'c}$$

$$M_r = fr \frac{bh^2}{6}$$

→ fr = 31.30 kg/cm2  
Mr = 3.95 ton-m  
1.2 Mr = 4.73 ton-m

→ As (1.2Mr) = 6.92 cm2  
4/3 As = 1.63 cm2

As.min = 1.63 cm2

→ **Acero de Diseño = 2.25 cm2**

→ 1/2 " @ 300 mm

