



**CENTRO DE INFORMACIÓN DE RECURSOS NATURALES**

**“ESTUDIO DE REGULACIÓN Y GESTIÓN DE LAS AGUAS DE RIEGO MAULE  
NORTE, VII REGIÓN”**

**TRANQUE SAN FRANCISCO DE PELARCO SUR**

**PROYECTO  
ANDRES EDUARDO GONZALEZ URRUTIA  
INGENIERO CIVIL**

**JULIO 2012**

## **INDICE**

- 1.- Antecedentes
- 2.- Informe Topográfico
  - 2.1. - Obras Existentes
  - 2.2.- Puntos de Referencia
- 3.- Determinación de la Capacidad Actual
- 4.- Determinación de embancamiento.
- 5.- Diseño de Obras.
  - 5.1.- Determinación caudal de diseño y cálculos hidráulicos.
  - 5.2.- Cálculos estructurales.

## **ANEXOS**

1. Cálculos Hidráulicos
2. Cálculos Estructurales
3. Especificaciones Técnicas
4. Presupuesto Estimativo
5. Planos

## 1.- Antecedentes.

El presente informe sobre el diseño de algunas obras en el Tranque San Francisco de Pelarco Sur, responde a lo requerido en contrato de prestación de servicios a honorarios N° 105/11 para 16 tranques del área de riego del Sistema Canal Maule Norte, administrado pro la Asociación Canal Maule. El Tranque San Francisco de Pelarco Sur, perteneciente a la Comunidad de Aguas San Francisco de Pelarco, se ubica en la Comuna de Pelarco, sector San Francisco, Comuna de Pelarco, VII Región del Maule, distante 3 km de la ciudad de Pelarco por Comino a Huencuecho (Ruta K-45), acceso permanente y en buenas condiciones durante todo el año.

## 2.- Topografía.

Para el desarrollo del presente informe se utilizó el levantamiento topográfico de las obras existentes y del área de emplazamiento del tranque con curvas de nivel a 0,50 metros, realizado por la empresa RTC Ingenieros Ltda.

### 2.1.- Obras Existentes.

- Obra de Toma : Las aguas ingresan al tranque mediante compuerta metálica en estructura de hormigón. En mal estado.
- Cortina : Corresponde a muros de tierra.
- Obra de Entrega : Corresponde a una compuerta metálica tipo tornillo, la cual se encuentra empotrada en muros de hormigón. Esta misma obra corresponde al vertedero. Obra en buen estado.
- Obra de Seguridad : Corresponde a una estructura de hormigón armado, en buenas condiciones.

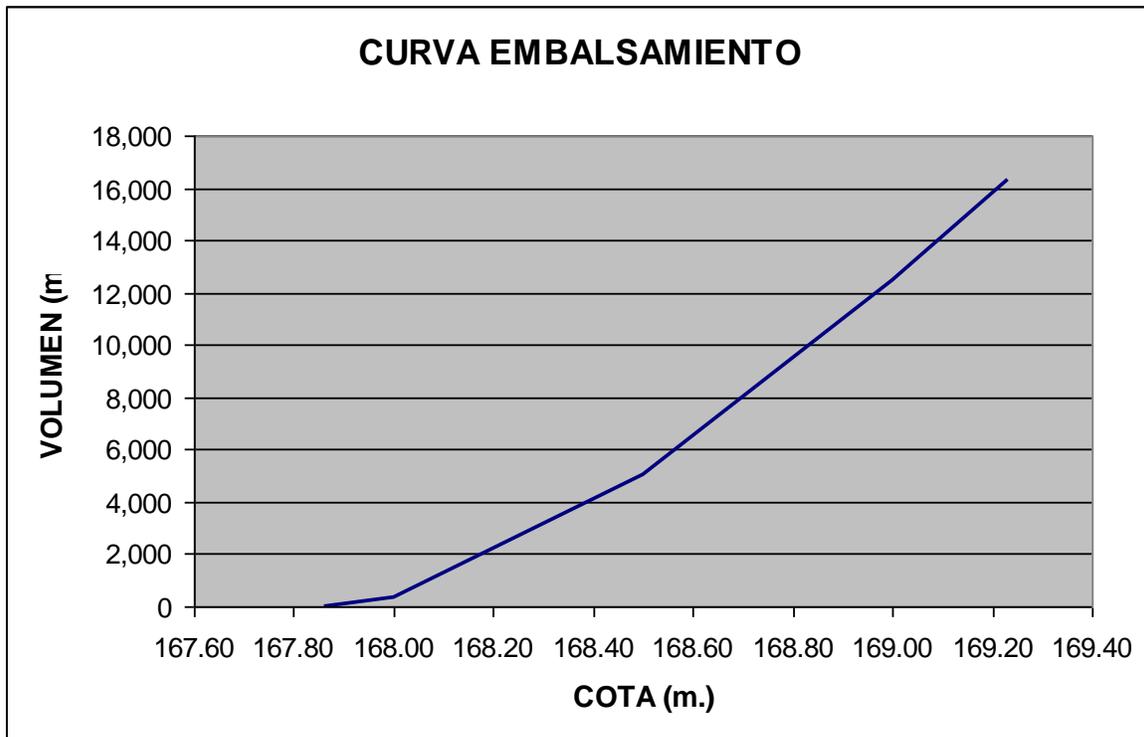
### 2.2.- Puntos de Referencia (PR).

PR. N°	DESCRIPCION	COTA M.S.N.M	COORDENADAS UTM USO 19 DATUM WGS 84
1	Clavo Hilti en muro hormigón obra de entrada al tranque.	170.18	Norte :6.080.739,59 Este : 280.169,53
2	Clavo Hilti en muro obra de entrega al riego.	169,79	Norte :6.080.789,00 Este : 280.000,00

### 3.- Determinación de capacidad Actual

De acuerdo a levantamiento topográfico realizado y plano con curvas de nivel se determina la capacidad de embalsamiento actual para el tranque.

CURVA	SUPERFICIE ESPEJO MOJADO (m <sup>2</sup> .)	VOLUMEN EMBALSADO (m <sup>3</sup> .)
169.23	17,267.1	16,332
169.00	16,408.2	12,459
168.50	13,219.8	5,052
168.00	5,458.5	382
167.86	0.0	0
<b>VOLUMEN TOTAL (m<sup>3</sup>/s)</b>		<b>16,332</b>



#### 4.- Determinación embancamiento

PERFIL KM	DISTANCIA PARCIAL (m.)	AREA CORTE (m <sup>2</sup> .)	VOLUMEN CORTE (m <sup>3</sup> .)
0.000		0.00	
0.010	10	40.70	135.67
0.030	20	37.79	784.72
0.050	20	34.71	724.78
0.070	20	24.24	586.38
0.090	20	14.79	386.43
0.110	20	8.34	228.24
0.130	20	10.25	185.57
0.150	20	3.25	128.48
0.160	10	0	10.83
<b>VOLUMEN DE CORTE TOTAL (m<sup>3</sup>)</b>			<b>3,171</b>

#### FORMULA CUBICACION VOLUMEN TRONCO PIRAMIDE

$$\text{VOLUMEN CORTE} = (L/3) \times (A1 + A2 + (A1 \times A2)^{1/2})$$

donde

- L = Distancia entre  
perfiles
- A1 = Área de corte perfil 1
- A2 = Área de corte perfil 2

## **5.- Diseño de Obras**

De acuerdo al estudio realizado por la empresa RTC Ingenieros limitada, el Tranque San Francisco de Pelarco Sur requiere del diseño de su obra de entrada al tranque.

Para esta se proyecta una estructura de hormigón armado para muros y radier, además de una compuerta de entrega metálica tipo tornillo.

En los anexos se adjunta los correspondientes cálculos de las obras proyectadas.

### **5.1.- Determinación caudal de diseño y cálculos hidráulicos.**

El Canal San Francisco de Pelarco, para su Canal derivado Sur posee derechos de aguas correspondientes a 94,80 acciones, con una tasa accionaría de 15 lt/s/acc.; esto nos entrega un caudal de 1,422 l/s.

Para la compuerta de entrega esta requiere de un caudal de entrega correspondiente a los derechos de agua a extraer, estos son los derechos por la acumulación del fin de semana, correspondientes a **90 l/s**; mas el caudal diario del canal, aproximadamente **200 l/s**, esto nos da un caudal de entrega de **290 l/s**; se adjunta calculo de descarga de la compuerta de entrega existente, donde se observa que es capas de entregar el caudal requerido a las diferentes alturas de abertura de la compuerta.

Se proyecta una compuerta de entrega que se ubica inmediatamente aguas arriba de la entrada del canal al tranque, se adjunta calculo estructural para esta compuerta.

### **5.2.- Cálculos estructurales.**

Se adjuntan en anexo los cálculos estructurales correspondientes.



**CENTRO DE INFORMACIÓN DE RECURSOS NATURALES**

**“ESTUDIO DE REGULACIÓN Y GESTIÓN DE LAS AGUAS DE RIEGO MAULE  
NORTE, VII REGIÓN”**

**SUBCONTRATACIÓN DE SERVICIOS DE CONSULTORÍA**

**“ESTUDIOS BÁSICOS PARA LA REHABILITACIÓN DE EMBALSES DE  
REGULACIÓN CORTA”**

**TRABAJO DE LEVANTAMIENTO TOPOGRAFICO DE 20 TRANQUES**

**TRANQUE SAN FRANCISCO DE PELARCO SUR**

**INFORME FINAL**

**RTC INGENIEROS LIMITADA  
NOVIEMBRE 2011**

## 1.- Antecedentes

El presente informe sobre el Tranque San Francisco de Pelarco Sur, responde a lo requerido en contrato CIREN/RTC para estudio de 20 tranques del área de riego del Sistema Canal Maule Norte, administrado por la Asociación Canal Maule. El tranque San Francisco de Pelarco Sur perteneciente a la Comunidad de Aguas Canal San Francisco de Pelarco, se ubica en la Comuna de Pelarco, Provincia de Talca, VII Región del Maule, distante 3 km de la ciudad de Pelarco por Comino a Huencuecho (Ruta K-45), acceso permanente y en buenas condiciones durante todo el año.

## 2.- Informe Topográfico

Se realiza levantamiento topográfico de las obras existentes y del área de emplazamiento del tranque, generando plano de planta con curvas de nivel a 0,50 metros. Se realizan perfiles transversales cada 20 metros y levantamiento planimétrico y altimétrico de las obras existentes. El plano digital incluye nube de puntos.

### 2.1.- Obras Existentes.

Obra de Toma : Las aguas ingresan al tranque mediante compuerta metálica en estructura de hormigón. En mal estado.  
Cortina : Corresponde a muros de tierra.  
Obra de Entrega : Corresponde a una compuerta metálica tipo tornillo, la cual se encuentra empotrada en muros de hormigón. Esta misma obra corresponde al vertedero. Obra en buen estado.  
Obra de Seguridad : Corresponde a una estructura de hormigón armado, en buenas condiciones.

### 2.2.- Puntos de Referencia (PR).

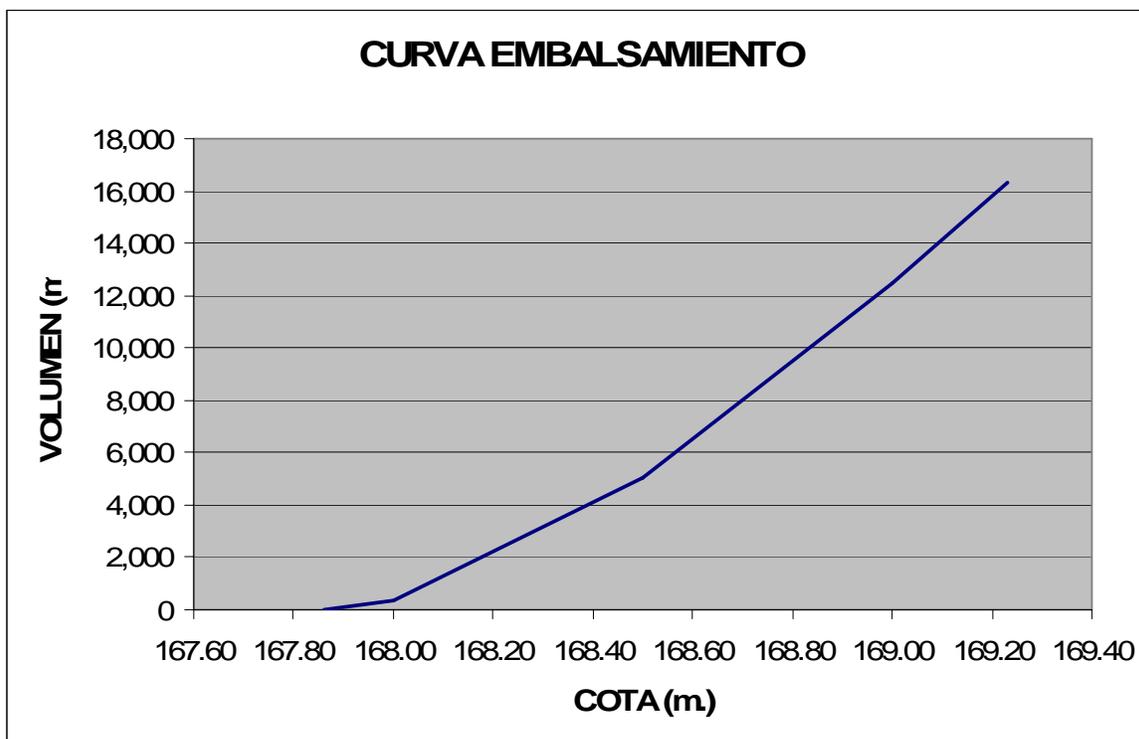
Se instalan dos PR los cuales se detallan a continuación:

PR. N°	DESCRIPCION	COTA m.s.n.m	COORDENADAS UTM USO 19 DATUM WGS 84
1	Clavo Hilti en muro hormigón obra de entrada al tranque.	170.18	Norte :6.080.739,59 Este : 280.169,53
2	Clavo Hilti en muro obra de entrega al riego.	169,79	Norte :6.080.789,00 Este : 280.000,00

### 3.- Determinación de capacidad Actual

De acuerdo a levantamiento topográfico realizado y plano con curvas de nivel se determina la capacidad de embalsamiento actual para el tranque.

CURVA	SUPERFICIE ESPEJO MOJADO (m2.)	VOLUMEN EMBALSADO (m3.)
169.23	17,267.1	16,332
169.00	16,408.2	12,459
168.50	13,219.8	5,052
168.00	5,458.5	382
167.86	0.0	0
		<b>16,332</b>



#### 4.- Determinación embancamiento

	DISTANCIA	AREA	VOLUMEN
PERFIL	PARCIAL	CORTE	CORTE
KM	(m.)	(m2.)	(m3.)
0.000		0.00	
0.010	10	40.70	135.67
0.030	20	37.79	784.72
0.050	20	34.71	724.78
0.070	20	24.24	586.38
0.090	20	14.79	386.43
0.110	20	8.34	228.24
0.130	20	10.25	185.57
0.150	20	3.25	128.48
0.160	10	0	10.83
			<b>3,171</b>
	<b><u>FORMULA CUBICACION VOLUMEN TRONCO PIRAMIDE</u></b>		
	VOLUMEN CORTE=	$(L/3) \times (A1 + A2 + (A1 \times A2)^{1/2})$	
	donde		
	L =	Distancia entre perfiles	
	A1 =	Área de corte perfil 1	
	A2 =	Área de corte perfil 2	

**ANEXO**  
**INFORME FOTOGRAFICO**



**Fig.1 Tranque San Francisco de Pelarco Sur  
Obra de entrada al Tranque.**



**Fig.2 Tranque San Francisco de Pelarco Sur  
Obra de entrada al Tranque.**



**Fig.3 Tranque San Francisco de Pelarco Sur  
Obra de entrega al riego. Compuerta y vertedero**



**Fig.4 Tranque San Francisco de Pelarco Sur  
Obra de entrega al riego. Compuerta y vertedero**



**Fig.5 Tranque San Francisco de Pelarco Sur  
Vista interior del tranque**



**Fig.6 Tranque San Francisco de Pelarco Sur  
Vista interior del tranque**



**Fig.7 Tranque San Francisco de Pelarco Sur  
PR 1. Muro obra de entrada al tranque**



**Fig.8 Tranque San Francisco de Pelarco Sur  
PR 2. Obra de entrega al riego**

## CUBICACION MOVIMIENTO DE TIERRA

PERFIL KM	DISTANCIA PARCIAL (m.)	AREA CORTE (m2.)	VOLUMEN CORTE (m3.)
0,000		0,00	
0,010	10	40,70	135,67
0,030	20	37,79	784,72
0,050	20	34,71	724,78
0,070	20	24,24	586,38
0,090	20	14,79	386,43
0,110	20	8,34	228,24
0,130	20	10,25	185,57
0,150	20	3,25	128,48
0,160	10	0	10,83
			<b>3.171</b>

## **FORMULA CUBICACION VOLUMEN TRONCO PIRAMIDE**

$$\text{VOLUMEN } C = (L/3) \times (A1 + A2 + \sqrt{A1 \times A2})$$

donde

L = Distancia entre perfiles

A1 = Area de corte perfil 1

A2 = Area de corte perfil 2

1.- Capacidad sección trapezoidal

Luego la altura estara determinada por

- Altura normal escurrimiento = 0,32 m.
- Revancha = 0,20 m.
- Altura Total = 0,52 m.
- Altura adoptada = 0,60 m.**

**Bases de Diseño**

Tiempo de Riego Diario	= $T_{rd}$	=	<b>10,00</b> Hrs.
Tiempo de Acumulacion Nocturna Duaria	= $T_{ac}$	=	<b>14,00</b> Hrs.
Tiempo de Acumulacion Fin de Semana	= $T_{af}$	=	<b>36,00</b> Hrs.
Acciones	= Acc	=	<b>65,65</b> acc,
Caudal Accionario Teorico	= $Q_{acc}$	=	<b>15,00</b> l/s
Caudal Disponible	= $Q_{DISP}$	=	<b>0,98475</b> m <sup>3</sup> /s
	= $Q_{DISP}$	=	<b>3545,10</b> m <sup>3</sup> /hora

**Volumen máximo a Embalsar Fin de Semana**

$$V_{EMB.} = Q_{DISP} \times T_{af}$$

$$V_{EMB.} = 3545,1 \times 36,00$$


---


$$V_{EMB.} = \underline{\underline{127.624 \text{ m}^3}}$$

$$V_{EMB.POR \text{ CAPACIDAD}} = \underline{\underline{19.503 \text{ m}^3}}$$

**Volumen de Riego**

Día	Vol. Embalsado m <sup>3</sup>	Vol. Aporte diario m <sup>3</sup>	V. Desembalsado Diario m <sup>3</sup>	V. Excedente Diario m <sup>3</sup>
Domingo	<b>19.503</b>			
Lunes	19.503		3.251	16.253
Martes	16.253		3.251	13.002
Miércoles	13.002		3.251	9.752
Jueves	9.752		3.251	6.501
Viernes	6.501		3.251	3.251
Sábado	3.251		3.251	0

Volumen Agua de Riego Semanal = 19.503 l/s  
= **19.503 m<sup>3</sup>**

Tiempo de riego diario = **10 Hrs.**

Caudal de riego diario por acumulación

$$Q_{Riego} = \frac{19.503 \text{ m}^3}{6 \text{ Dias} \times 10 \text{ Hrs.}} \times 3,6$$

$$Q_{Riego} = \underline{\underline{90,29 \text{ l/s}}}$$

Caudal de requerido para el llenado

$$Q_{LLENADO} = \underline{\underline{150,49 \text{ l/s}}}$$

**Ecuaciones:**

$$Q = C_d b a \sqrt{2g y_1} \quad \text{m}^3/\text{s}$$

donde:

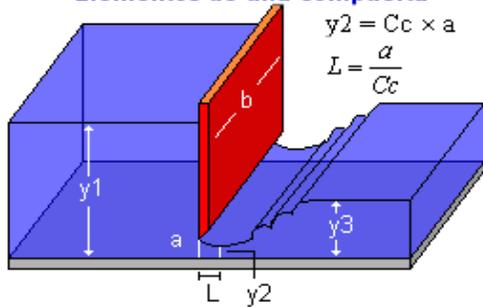
$$C_d = \frac{C_c C_v}{\sqrt{1 + \frac{C_c a}{y_1}}}$$

$b$  = ancho compuerta, m  
 $a$  = abertura compuerta, m  
 $y_1$  = tirante aguas arriba compuerta, m  
 $C_d$  = coeficiente descarga  
 $C_c$  = coeficiente contracción  
 $C_v$  = coeficiente velocidad

para fines prácticos:  
 $C_c = 0.62$        $C_v = 0.96 + 0.079 \frac{a}{y_1}$

$$C_v = 0.96 + 0.079 \frac{a}{y_1}$$

**Elementos de una compuerta**



**DATOS**

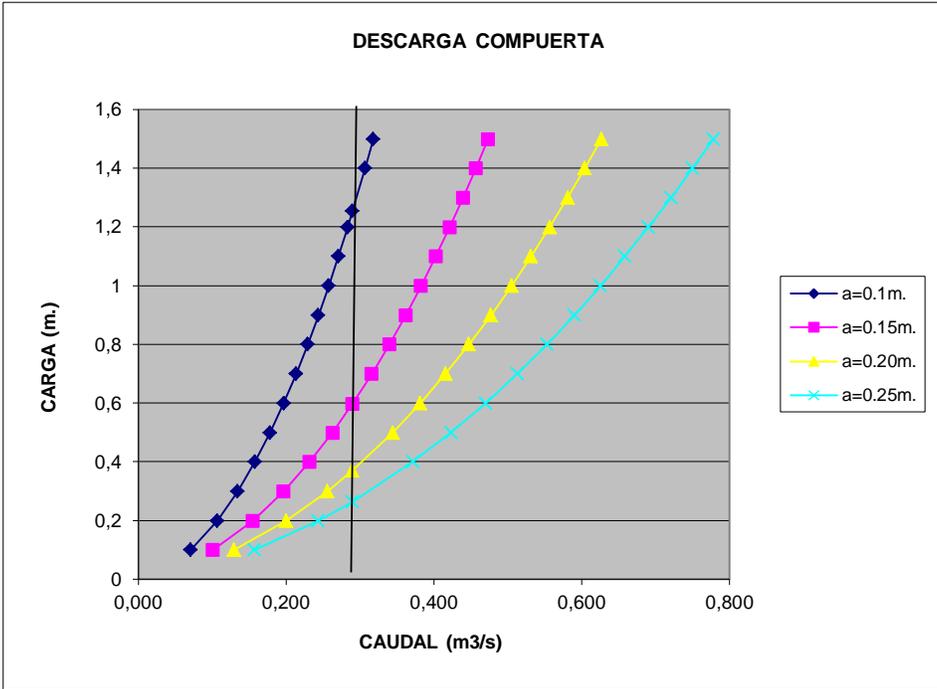
$b = 1,00 \text{ m.}$

<b>a= 0,1</b>	
y1 (m.)	Q (m3/s)
0,1	0,071
0,2	0,107
0,3	0,135
0,4	0,158
0,5	0,179
0,6	0,197
0,7	0,214
0,8	0,229
0,9	0,244
1	0,258
1,1	0,271
1,2	0,283
<b>1,255</b>	<b>0,290</b>
1,4	0,307
1,5	0,318

<b>a= 0,15</b>	
y1 (m.)	Q (m3/s)
0,1	0,101
0,2	0,155
0,3	0,197
0,4	0,232
0,5	0,263
<b>0,598</b>	<b>0,290</b>
0,7	0,316
0,8	0,340
0,9	0,362
1	0,383
1,1	0,403
1,2	0,421
1,3	0,439
1,4	0,457
1,5	0,474

<b>a= 0,2</b>	
y1 (m.)	Q (m3/s)
0,1	0,130
0,2	0,200
0,3	0,256
<b>0,37</b>	<b>0,290</b>
0,5	0,345
0,6	0,382
0,7	0,416
0,8	0,448
0,9	0,477
1	0,505
1,1	0,532
1,2	0,557
1,3	0,581
1,4	0,605
1,5	0,627

<b>a= 0,25</b>	
y1 (m.)	Q (m3/s)
0,1	0,157
0,2	0,244
<b>0,265</b>	<b>0,290</b>
0,4	0,372
0,5	0,424
0,6	0,470
0,7	0,513
0,8	0,553
0,9	0,590
1	0,626
1,1	0,659
1,2	0,691
1,3	0,721
1,4	0,750
1,5	0,779



**CALCULOS DE COMPUERTA**

**Características del vástago**

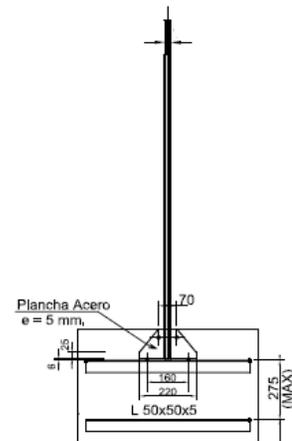
D	=	<b>0,076</b>	m	Diámetro del vástago
r	=	<b>0,038</b>	m	Radio del vástago
R	=	<b>0,3</b>	m	Radio del volante
H	=	<b>1,2</b>	m	Altura vástago

**esfuerzos en el vástago**

$\mu$	=	<b>0,15</b>	= Tg $\phi$	Roce
$\phi$	=	8,53076561	°	

**Bases de diseño**

$\sigma^{As}$ fluencia	=	<b>2400</b>	kg/cm <sup>2</sup>
$\gamma_{agua}$	=	<b>1000</b>	kg/m <sup>3</sup>
$\gamma_{acero}$	=	<b>7850</b>	kg/m <sup>3</sup>



**Característica de la compuerta**

b	=	<b>0,4</b>	m	Ancho plancha
e	=	<b>0,005</b>	m	Espesor compuerta
H <sub>comp</sub>	=	<b>0,6</b>	m	Altura compuerta
H <sub>agua</sub>	=	<b>0,6</b>	m	carga hidrostática
$\mu$	=	0,025		Coefficiente de roce

**1 CALCULO DEL VASTAGO**

W <sub>vástago</sub>	=	42,73	kg	Peso vástago
W <sub>plancha</sub>	=	9,42	kg	peso plancha
W <sub>total</sub>	=	52,15	kg	

Na	=	0.5* $\gamma$ *H <sup>2</sup> <sub>comp</sub> + $\gamma$ *H <sup>2</sup> <sub>comp</sub>	=	540
Ns	=	1.3Na	=	702,00
roce	=	(Na+Ns) $\mu$	=	17,55 kg
T	=	W <sub>total</sub> +roce	=	69,70 kg

P <sub>axial admisible</sub>	=	<b>50</b>	kg		
P	=	T*r*Tg( $\phi$ + $\alpha$ )/R	=	1,32 kg	Esfuerzo axial en el vástago
p	<	P <sub>axial admisible</sub>	<b>OK</b>		
$\sigma$	=	1,54	kg/cm <sup>2</sup>		
$\sigma$	<	0.6 $\sigma^{As}$ fluencia	<b>OK</b>		

**Verificación al Pandeo y la Torsión al Vástago**

n= número de tramos del elemento **1**  
 E= modulo de elasticidad del acero = 2100000 kg/cm<sup>2</sup>  
 I= momento de inercia del elemento  
 L= longitud del tramo del elemento (longitud del vástago)  
 i= radio de giro de la sección  
 D= diámetro del vástago

**Pandeo Crítico**

I	=	$(\pi D^4)/64$	1,63761E-06 m <sup>4</sup>	163,76 cm <sup>4</sup>
A	=	$(\pi D^2)/4$	0,004536326 m <sup>2</sup>	45,36 cm <sup>2</sup>
i	=	$(I/A)^{1/2} = D/4$	0,019 m	1,9 cm
P <sub>critico</sub>	=	$(n \pi^2 E I) / L^2$	235690,67 kg	
$\sigma_{adm}$	=	1190-0.034(L/i) <sup>2</sup> =	1054,38 <b>OK</b>	según AISC la tensión máxima que soporta el elemento

**Verificación a la torsión**

momento torsor

$$M_t = (P D_{\text{volante}})/2 = 1500 \text{ kg cm}$$

momento de inercia

$$I_p = \pi (2 r)^4 / 64 = 163,76 \text{ cm}^4 \quad r = \text{Radio del vástago}$$

torsión

$$\tau = M_t r / I_p = 34,81 \text{ kg/cm}^2 \quad \text{OK}$$

$$\sigma_{\text{adm}} = 0.6 \sigma_{\text{fluencia}}^{\text{As}} = 1440 \text{ kg/cm}^2$$

**2 CALCULO VIGA SUPERIOR**

**Características de perfiles C de la viga**

PERFILES				Peso (kg/m)	Inercia (cm <sup>4</sup> )	y (cm)
C	100	50	5	7,2	113,04	4,8
C	125	50	5	8,19	230,99	6
C	150	50	5	9,17	359,29	7,3

Inercia = **113,04** cm<sup>4</sup>

y = **4,8** cm

W<sub>perfil</sub> = 3,668 kg El mas pesado

F = T/2 = 38,52 kg

M = F L/4 = 385,19 kg cm

**Tensión debido momento flector**

$$\sigma = -M y / I = 16,36 \text{ kg/cm}^2$$

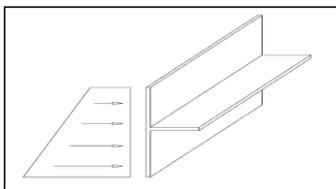
$$\sigma_{\text{adm}} = 0.6 \sigma_{\text{fluencia}}^{\text{As}} = 1440 \text{ kg/cm}^2$$

$$\sigma_{\text{adm}} < \sigma_{\text{fluencia}}^{\text{As}} \quad \text{OK}$$

**3 CALCULO HOJA**

se modela para efectos de cálculo como un solo perfil T

PERFIL				Inercia (cm <sup>4</sup> )	y (cm)
T	270	50	5	820	2,5

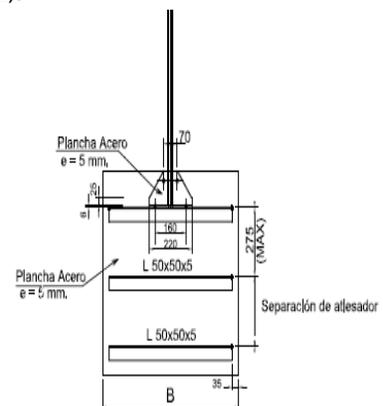


Separación del perfil atiesador 0,275 m

$$Q_{\text{agua}} = \gamma_w H_{\text{agua}} b = 165 \text{ kg/m}$$

$$M = Q_{\text{agua}} L^2 / 8 = 3,3 \text{ kg m}$$

$$\sigma = M y / I = 1,01 \text{ kg/cm}^2 \quad \text{ok}$$



**4 CALCULO DE PILAR**

PERFIL				Inercia (cm <sup>4</sup> )	y (cm)	Peso kg/m	H m	Pmax kg
T2L	50	50	5	49,5	2,5	14,1	1,2	10000

Tracción	<b>69,70</b> kg							
Viga C 2	<b>14,4</b> kg/m	x		0,4	=			5,76 kg
T2L	<b>14,1</b> kg/m	x		1,2	=			16,92 kg
q	28,5 kg/m							

modelo empotrado

$$M = q L^2/12 + T L^2/8 = 3,87 \text{ kg m} = 386,51 \text{ kg cm}$$

$$\sigma = -M y/I = 19,52 \text{ kg/cm}^2 \quad \text{Ok}$$

$$\sigma/\sigma_{adm} = 0,01 \text{ Relación de aspecto}$$

$$P_{total} = 92,38 \text{ kg}$$

$$P_{total} / 4 = 23,10 \text{ kg}$$

$$\sigma/\sigma_{adm} + (P_{total} / 4)/Pmax = 0,016$$

$$\sigma/\sigma_{adm} + (P_{total} / 4)/Pmax < 1$$

$$0,016 < 1 \quad \text{Ok}$$

1.- **Alcance:** El objetivo de esta memoria es realizar el diseño estructural del canal proyectado

2.- **Bases de Cálculo:**

Materiales:

Hormigón	Tipo H-25	f'c =	<b>210</b> kg/cm <sup>2</sup>
Ac.de Refuerzo	AT56-50H	fy =	<b>5000</b> kg/cm <sup>2</sup>

Parámetros del Suelo:

φ	=	<b>30</b> °	
c	=	<b>0</b>	(Se considera que no existe cohesión para diseño por lado seguro)
γ <sub> saturado</sub>	=	<b>2</b> t/m <sup>3</sup>	
γ <sub> suelo</sub>	=	<b>1,8</b> t/m <sup>3</sup>	
K <sub>a</sub>	=	0,333	

Coefficientes Sísmicos:

K <sub>h</sub>	=	0,15	
K <sub>v</sub>	=	0,08	
ψ	=	9,26 °	
K <sub>as</sub>	=	0,443	← <i>Mononbe-Okabe</i>
K <sub>sísmico</sub>	=	0,110	

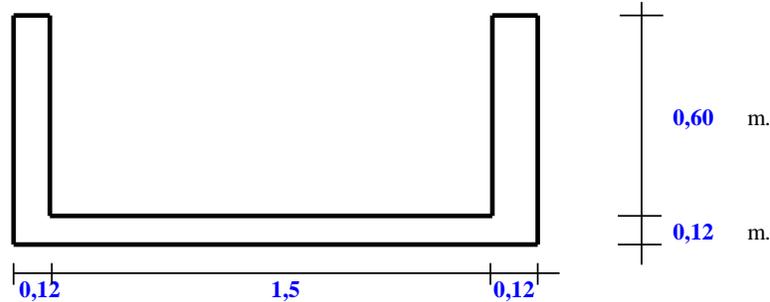
Estados y Combinaciones de Carga:

E1	= Carga de peso propio	
E2	= Empuje activo del suelo	
E3	= Presión Hidroestática	
E4	= Acción Sísmica	
C1	= 1.4E1+1.7E2	Normal
C2	= (1.4E1+1.7E2+1.8E4)x0.75	Eventual
C3	= 1.4E1+1.7E2+1.7E3	Normal

Normas y Referencias:

ACI 318	Código de Diseño de Hormigón Armado
Nch433	Diseño Sísmico de Edificios

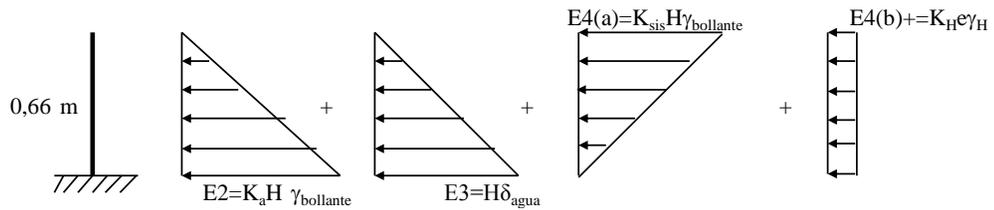
3.- Sección del Canal:



4.- Diseño de sección de Canal

4.1.- Muros

Cargas



E1 =	0,20	t/m/m
E2 =	0,22	t/m/m
E3 =	0,66	t/m/m
E4(a) =	0,07	t/m/m
E4(b) =	0,0432	t/m/m

$M_u$	C1 =	0,03	t * m/m	Normal	1.4E1+1.7E2
$M_u$	C2 =	0,05	t * m/m	Eventual	(1.4E1+1.7E2+1.8E4)x0.75
$M_u$	C3 =	0,11	t * m/m	Normal	1.4E1+1.7E2+1.7E3
$V_u$	C1 =	0,12	t * m/m	Normal	1.4E1+1.7E2
$V_u$	C2 =	0,19	t * m/m	Eventual	(1.4E1+1.7E2+1.8E4)x0.75
$V_u$	C3 =	0,49	t * m/m	Normal	1.4E1+1.7E2+1.7E3

Momento Volcante

Se analiza sólo el efecto sísmico debido a que los esfuerzos producidos en los demás estados de carga se anulan.

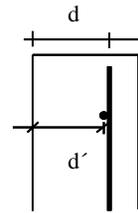
$$M_{volc} = 2 * E4(b) * H^2 / 2 + E4(a) * H^2 / 3 = 0,029 \text{ t*m}$$

**1, Armadura Principal**

datos

f'c	=	210	kg/cm <sup>2</sup>
fy	=	5000	kg/cm <sup>2</sup>
δ (Hormigón)	=	<b>2400</b>	kg/cm <sup>3</sup>
Recubrimiento	=	<b>3,00</b>	cms.
Enfierr. Princ Fe	=	<b>6,0</b>	mm
Enfierr. Sec. Fe	=	<b>6,0</b>	mm

Mu	=	0,11	Ton-m
Mn	= Mu/0,9	0,12	Ton-m
m	= (fy / f'c)/0,85	28,01	
d	= em-Rec-Dfe/2	0,0870	m.
Rm	= Mn/(b*d <sup>2</sup> )	1,59	kg/cm <sup>2</sup>



$$\rho = \frac{1}{m} (1 - \sqrt{1 - 2 * m * Rm}) = 0,00032 \implies \text{Cantidad mínima}$$

$$\rho_{\min} = 0,0018 * 4200 / fy = 0,0015 \quad (\text{según modelación tipo losa})$$

$$As = \rho * b * d = 1,32 \frac{\text{cm}^2}{\text{m}} \implies \text{Malla Acma C188}$$

**2, Armadura Secundaria**

$\rho_{\min}$	=	0,0025	
Vu	=	0,49	Ton
d'	=	0,081	m.
Vc	= $0,53 * \sqrt{f'c} * b * d'$	6,22	Ton
Vu <	$0,85 * Vc$	5,29	$\implies$ Armadura mínima
As	= $\rho_{\min} * b * d'$	2,025	cm <sup>2</sup> $\implies$ Malla Acma C188

**4.2.- Radier**

El momento máximo determinado en el muro se traspa al radier del canal, por lo tanto controla el diseño de este.



## ESPECIFICACIONES TÉCNICAS GENERALES

### **a) Alcances, Definiciones de Términos, Orden de Prioridad**

El texto siguiente está destinado a especificar las condiciones generales bajo las cuales deberá ejecutarse los trabajos concernientes al proyecto.

Los términos a emplea en estas especificaciones son los siguientes:

**Proyecto:** Conjunto de Documentos Técnicos (planos, especificaciones técnicas generales y especiales, memoria, etc.)

**Proyectista:** Persona o Empresa Consultora responsable de la preparación del proyecto.

**Contratista:** Persona o Empresa Constructora responsable de la ejecución de la obra.

**Inspección Técnica:** Persona o Empresa, independiente del Constructor, encargada de la supervisión técnica de la obra.

De existir inconsistencias en los antecedentes técnicos del proyecto, el orden de prioridad será el siguiente:

- Planos
- Especificaciones Técnicas Especiales
- Especificaciones Técnicas Generales
- Memorias

Pese a lo anterior, el Proyectista será en última instancia, el responsable de dirimir antecedentes contradictorios.

### **b) Replanteo de la Obra**

Al inicio de la faena, el Contratista deberá tomar conocimiento de las condiciones el terreno, para ello reconocerá y aceptará los puntos de referencia contenidos en el proyecto y solicitará al proyectista los antecedentes que requiera para poseer la información necesaria para replantear las obras.

El replanteo puede ser parcial o total, dependiendo de las condiciones de terreno y de si las obras están relacionadas en kilometraje y cotas.

De existir inconsistencias entre lo proyectado y el terreno, se deberá informar al Proyectista para que entregue las soluciones respectivas.

## **c) Movimientos de Tierra**

### **Excavaciones**

Consiste en el suministro de toda la mano de obra, equipos, herramientas y materiales y en la ejecución de todas las faenas necesarias para la excavación de los materiales provenientes de cortes destinados a la ejecución de revestimientos de canales, obras de arte, formación de terraplenes u otros elementos integrantes del proyecto. La excavación debe realizarse en estricta conformidad con las especificaciones y planos del proyecto.

Deben ser realizadas con exactitud en cuanto a las alineaciones, niveles y perfiles transversales indicados en planos. Los perfiles podrán estar sujeto a variaciones si resulta necesario para mejorar las condiciones geométricas y de estabilidad de las obras.

En aquellos cortes en que el material natural no sea adecuado para garantizar una buena fundación, deberá reemplazarse la capa inferior por material estable del tipo integral o arenoso. El espesor deberá ser fijado por el proyectista.

Todas las excavaciones deberán mantenerse secas, para ello debe considerarse las operaciones necesarias de agotamiento, bombeo y otros dispositivos especiales.

### **Rellenos**

Consiste en la ejecución de todas las operaciones para el relleno de las excavaciones para estructuras terminadas, hasta alcanzar las cotas indicadas en los planos.

El material provendrá directamente de las excavaciones y deberá ser adecuado y satisfactorio, libre de raíces, troncos, desperdicios u otros materiales que afecten la estabilidad del relleno. Si el material no es adecuado, debe realizarse con suelo de granulometría inferior a 3" y con un 35 a 100% que pase el tamiz N°4.

Deberá colocarse en capas horizontales uniformes de espesor que permita su compactación, ya sea por medios manuales o mecánicos, según lo indique los planos. Las capas se irán superponiendo. No debe usarse equipo de compactación que produzca presiones excesivas que pueda causar desplazamientos que dañen la estructura.

La compactación deberá lograr una densidad del 90% de la densidad seca máxima Proctor Standard. Y se realizarán ensayos para su verificación a lo menos cada dos capas y 10 m<sup>3</sup>.

## **d) Hormigones**

El presente punto se refiere a la confección de hormigón cemento, a su transporte y colocación en estructuras definidas en los planos del proyecto.

### **Cemento**

Se puede utilizar cualquier cemento proveniente de fábricas de origen nacional, sin necesidad de certificación de sus características físico químicas, considerando que este ha sido sometido a control oficial de calidad en fábrica. Si al momento de ser utilizado presenta grumos o terrones de cemento fraguado en una proporción mayor al 5 de su peso distribuidos en su interior, su utilización quedará condicionada a una verificación de dicha proporción.

El cemento no podrá ser utilizado en obra si al momento de introducirlo en la betonera presenta una temperatura superior a 60° C [\*\*].

### **Áridos**

Los áridos deberán estar separados en fracciones, las cuales al mezclarlas permiten obtener un árido total de granulometría preferentemente continua. Estas fracciones serán como mínimo dos y estarán constituidas por una granulometría fina (arena) y otra de granulometría gruesa (grava).

El tamaño máximo nominal del árido más grueso se determinará de acuerdo a las características de dimensiones y armadura de los elementos a hormigonar en la Obra y será igual o inferior al menor de los siguientes valores:

- 1/5 de la menor distancia entre paredes de moldes.
- 1/4 del espesor de losas o elementos laminares.
- 3/4 de la menor distancia libre entre barras de armadura.
- 40 mm.

Cada uno de los áridos así constituidos cumplirá individualmente las estipulaciones de la Norma NCh 163.

En zonas costeras o donde se prevea la posible existencia de contaminación por sales, deberá, además, efectuarse un análisis químico para examinar su contenido de cloruros, sulfatos y sulfuros. Este análisis será certificado por un Laboratorio Oficial.

### **Aguas**

Para la confección de los hormigones se utilizarán aguas cuyo uso aceptable haya sido demostrado por la práctica.

Se consideran como tales:

- el agua potable para consumo de la población.
- las aguas cuya composición haya sido certificada anteriormente por un Laboratorio Oficial en un lapso no superior a seis meses.
- las aguas que se hayan utilizado para construcción de obras de hormigón sin haberse detectado anomalías atribuibles a ella, condición que será certificada por la empresa o la Autoridad competente.

### **Aditivos**

Las condiciones para el empleo de aditivos en los hormigones en una obra determinada se establecerá en las Especificaciones Particulares respectivas o, en su defecto, será autorizado por la Inspección Técnica de la Obra. En todo caso, este empleo se autorizará sólo en los casos en que existan condiciones especiales que lo justifiquen.

Los aditivos que se utilicen deberán ser de una marca comercial conocida. El proveedor deberá certificar, previamente a su utilización en obra, las características de los aditivos, comprobadas mediante ensayos de laboratorio realizados de acuerdo a Normas internacionalmente aceptadas en Laboratorios Oficiales nacionales o extranjeros aprobados por la Inspección técnica de la Obra. De preferencia esta certificación deberá ajustarse a las prescripciones de las Normas ASTM C494 para plastificadores, retardados, acelerados o aditivos mixtos y ASTM C 260 para incorporadores de aire.

Cuando se prevea la utilización de aceleradores en obras de hormigón armado, se deberá, además, certificar el contenido de cloruros de estos aditivos.

Adicionalmente, de ser requerido por la inspección, el Proveedor aportará antecedentes de Obras que hayan utilizado sus productos en los últimos doce meses, incluyendo resultados del control de Obra garantizando cualidades apropiadas para ellos. En este caso, para los hormigones y morteros a usar en la obra podrán emplearse las proporciones que recomiende el Proveedor de los aditivos.

Cuando las Especificaciones Particulares así lo establezcan o en el caso de otros tipos de aditivos no contemplados en el párrafo anterior, tales como impermeabilizantes, hidrófugos, expansores, fluidificantes, las proporciones de uso en obra de los aditivos se determinarán mediante ensayos efectuados en mezclas de prueba especialmente para este objeto o recomendaciones expresas del fabricante.

Con respecto a lo dosificación y verificación de la resistencia del hormigón el contratista deberá seguir de manera integral las solicitudes y requerimientos establecidos en la Nch 170 of 1985 o en su defecto versión actualizada a la fecha de construcción. No obstante lo anterior se deberá realizar un ensayo para obtener la dosificación por cada tipo de hormigón a fabricar y un ensayo de resistencia por cada 50 m<sup>3</sup> de hormigón fabricado.

### **e) Moldajes**

Los materiales empleados para los elementos resistentes de los moldajes serán de calidad estructural, es decir, sus características de resistencia y elasticidad tendrán valores claramente definidos para su empleo en el dimensionamiento. Los materiales correspondientes a superficies de terminación tendrán una calidad compatible con las tolerancias exigidas para este objeto y no deberán deformarse ni alterarse durante su empleo en obra.

Los moldajes y alzaprimas, incluidas las uniones de todos sus elementos, tendrán la suficiente resistencia y rigidez para resistir, sin asentamientos ni deformaciones perjudiciales para las estructuras, las cargas producidas durante el proceso de hormigonado y para que los elementos cumplan con las tolerancias pertinentes.

Los moldajes serán lo suficientemente estancos como para impedir pérdidas de lechada durante el proceso de colocación y compactación del hormigón.

La superficie interior de los moldajes será de una calidad tal que permita obtener la terminación especificada en el proyecto. Los moldajes serán reemplazados cuando el uso los haya deformado, no siendo posible cumplir las tolerancias especificadas.

En elementos de luces importantes se considerará en el diseño de los moldajes la contraflecha que establezca las Especificaciones particulares. Independientemente de lo anterior, en elementos cuya luz sea superior a 6 m, se considerará, para obtener un buen aspecto, que los moldajes se diseñen con una contraflecha del orden de una milésima de la luz.

Cuando lo establezcan las Especificaciones Particulares, el diseño de los moldajes será sometido a la aprobación de la Inspección Técnica, previamente a su empleo en obra.

Los desmoldantes serán de características tales que no manchen la superficie de los hormigones ni afecten la aplicación posterior de revestimientos sobre éstas.

### **f) Acero de refuerzo AT56-50H**

Las enfierraduras corresponderán a mallas de acero eléctrosoldado del tipo AT56-50H, de la mejor calidad, esta se colocara con un recubrimiento según lo indicado en planos y se amarrarán con alambre del N°18. Se deberá tener especial cuidado en respetar las separaciones indicadas en los planos, tanto longitudinal como transversalmente.

### **g) Membranas de Curado**

Para el curado del hormigón, además de la mantención bajo agua, podrán usarse membranas de curado. Se incluyen entre membranas de curado aquellas formadas por una lámina de material (polietileno, papel impermeable, arpillera, etc.) y a las producidas por la aplicación de compuestos de curado líquido sobre la superficie del hormigón.

Podrán usarse las membranas formadas por compuestos líquidos en aquellos casos que no existan exigencias en relación con la apariencia de los hormigones, o cuando la superficie sobre la que se aplicará no recibirá posteriormente un revestimiento (pintura, estuco, cerámico, etc.).

Las membranas de curado deberán cumplir con las siguientes Normas:

- Membranas formadas por láminas de material: ASTM C 171
- Membranas formadas por compuestos líquidos: ASTM C 309

Los productos que se usen serán certificados por el Proveedor. Independientemente de lo anterior, cuando las Especificaciones Particulares de la Obra lo establezcan, el Constructor certificará la calidad de estos productos con la frecuencia en ellas indicada.

### **e) Acero estructural A37-24ES**

El acero estructural corresponderá a un acero del tipo A37-24ES, este se empleará para la confección de compuertas y marcos partidores según indicación de planos. Estas estructuras de acero tendrán dos manos de pintura anticorrosivo y dos manos de esmalte sintético con colores definidos en obra con la aprobación de la inspección fiscal.

## PRESUPUESTO ESTIMATIVO

(San Francisco de Pelarco Sur)

<b>CODIGO</b>	<b>DESIGNACION</b>	<b>UN</b>	<b>CANT.</b>	<b>P.UNIT.</b>	<b>P.TOTAL</b>
<b>Letrero Indicativo</b>					
	Letrero indicativo	N°	1	150.000	150.000
<b>Instalación de Faenas</b>					
	Instalación de Faenas	Gl	1	786.000	786.000
<b>Ensayos hormigones</b>					
	Dosificación	N°	1	50.000	50.000
	Resistencia (cada 50 m3)	N°	2	75.000	150.000
<b>Reparación canal</b>					
	Roce y despeje de faja	ml	50,0	965	48.250
	Replanteo	dia	1,00	142.000	142.000
	Rem., Extracc.y Transp. Sedim	m3	3.171,00	1.925	6.104.175
	Excav.mat.semi a mano	m3	5,00	4.542	22.710
	Demolicion	dia	1,00	393.400	393.400
	Relleno compactado	m3	35,00	5.503	192.605
	Emplantillado granular	m3	1,56	18.593	29.005
	Hormigón clase H25	m3	7,90	93.897	741.786
	Malla ACMA C188	m2	75,00	6.274	470.550
	Enfierradura A44-28H	Kg		1.122	0
	Enfierradura A37-24ES	Kg	89,30	5.129	458.020
	Moldaje recto 6 usos	m2	68,90	4.662	321.212
	Desmolde y limpieza moldaje	m3	68,90	453	31.212
<b>Subtotal \$</b>					<b>8.954.925</b>

<b>COSTO DIREC.NETO</b>	<b>[\$]</b>	<b>10.090.925</b>
<b>GASTOS GENERALES (10%)</b>	<b>[\$]</b>	<b>1.009.093</b>
<b>UTILIDAD (15%)</b>	<b>[\$]</b>	<b>1.513.639</b>
<b>TOTAL COSTO OBRA</b>	<b>[\$]</b>	<b>12.613.657</b>
<b>I.V.A.</b>	<b>[\$]</b>	<b>2.396.595</b>
<b>COSTO TOTAL PROY.</b>	<b>[\$]</b>	<b>15.010.252</b>

## ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

<b>DESIGNACION</b>	<b>UN</b>	<b>CANT</b>	<b>P.UNIT</b>	<b>P.TOT</b>
<b>Letrero de Ob</b>	<b>N°</b>	<b>1</b>		<b>282.400</b>
Letrero según b	gl.	1	175.000	175.000
Estructura soco	gl.	1	85.000	85.000
Maestro + ayud	dfa	0,5	32.000	16.000
Recargo desgas	%	10	--	1.600
Leyes sociales	%	30	--	4.800

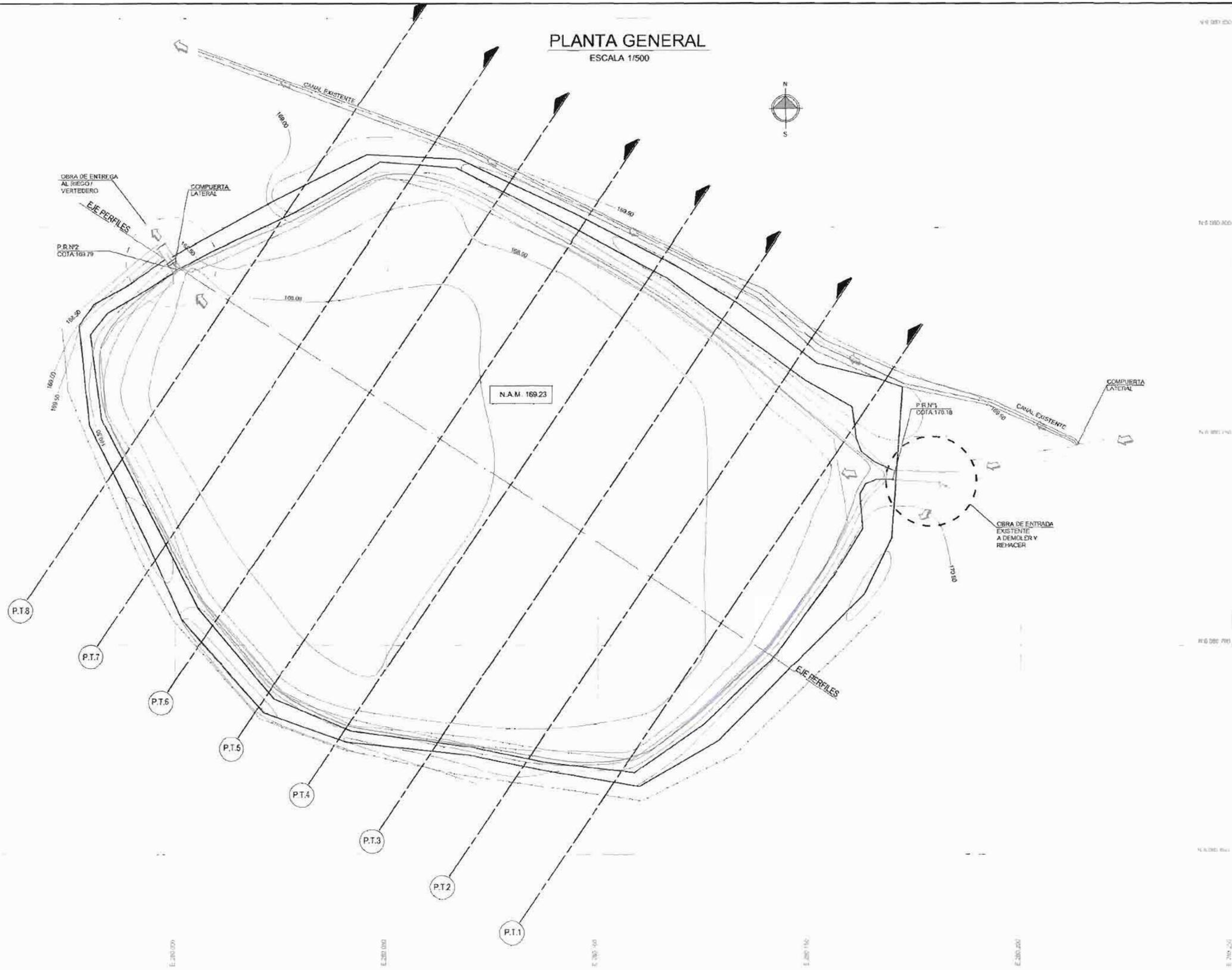
<b>Instalación de</b>	<b>Gl</b>	<b>1</b>		<b>786.000</b>
Nochero	mes	1	320.000	320.000
Limpieza y des	Gl	1	100.000	100.000
Bodega	mes	1	200.000	200.000
Baño Quimico	Gl	1	70.000	70.000
Leyes sociales	%	30	--	96.000
<b>Roce y despeje</b>	<b>ml</b>	<b>1</b>		<b>965</b>
Jornalero	día	0,06	10.000	600
Capataz (contr	día	0,005	25.000	125
Recargo desgas	%	10	--	60
Leyes sociales	%	30	--	180
<b>Replanteo</b>	<b>día</b>	<b>1</b>		<b>142.000</b>
Topografo	día	1	35.000	35.000
2 Alarife	día	1	20.000	20.000
Arriendo vehícu	día	1	30.000	30.000
Combustible	Gl	1	20.000	20.000
Nivel Topográf	día	1	5.000	5.000
Materiales (pin	Gl	1	10.000	10.000
Recargo desgas	%	10	--	5.500
Leyes sociales	%	30	--	16.500
<b>Rem., Extracc.</b>	<b>m3</b>	<b>1</b>		<b>1.925</b>
Exacavadora C.	hr	0,025	35.000	875
Trasporte a bc	gl	1	1.000	1.000
2 Jornalero	día	0,003	10.000	30
Recargo desgas	%	10	--	3
Leyes sociales	%	57	--	17
<b>Excav.mat.sen</b>	<b>m3</b>	<b>1</b>		<b>4.542</b>
Jornalero	día	0,25	10.000	2.500
Capataz (contr	día	0,04167	25.000	1.042
Recargo desgas	%	10	--	250
Leyes sociales	%	30	--	750
<b>Demolición</b>	<b>día</b>	<b>1</b>		<b>393.400</b>
Exacavadora C.	día	1	210.000	210.000
Trasporte a bc	gl	1	150.000	150.000
2 Jornalero	día	2	10.000	20.000
Recargo desgas	%	10	--	2.000
Leyes sociales	%	57	--	11.400
<b>Relleno compa</b>	<b>m3</b>	<b>1</b>		<b>5.503</b>
Jornalero	día	0,26	10.000	2.600
Placa compacta	día	0,11	12.000	1.320
Capataz (contr	día	0,0217	25.000	543
Recargo desgas	%	10	--	260
Leyes sociales	%	30	--	780
<b>Emplantillado</b>	<b>m3</b>	<b>1</b>		<b>18.593</b>
Material de em	m3	1	9.000	9.000
Pérdidas	%	5	--	450
Placa compacta	día	0,11	12.000	1.320
2 Jornal	día	0,26	20.000	5.200

Capataz (contr	día	0,0217	25.000	543
Recargo desgas	%	10	--	520
Leyes sociales	%	30	--	1.560
<b>Hormigon H24</b>	<b>m3</b>	<b>1</b>		<b>93.897</b>
Ripio (inc.flete)	m3	0,82	9.500	7.790
Arena (inc.flete)	m3	0,51	9.800	4.998
Cemento	sac	8,2	4.800	39.360
Pérdidas	%	5	--	2.607
Maestro Concre	dia	0,75	20.000	15.000
Ayudante	dia	0,75	12.000	9.000
Recargo desgas	%	10	--	2.400
Leyes sociales	%	30	--	7.200
Betonera (incl.	hr	2,3	1.850	4.255
Vibrador inner	día	0,056	7.800	437
Estanque agua	día	0,1	8.500	850
<b>Malla ACMA</b>	<b>m2</b>	<b>1</b>		<b>6.274</b>
Malla ACMA C	m2	1	4.350	4.350
Alambre negro	Kg	0,006	1.650	10
Transporte	%	8	--	349
Pérdidas (por d	%	20	--	872
Enfierr.1a.+Ay	dia	0,0077	32.000	246
Recargo desgas	%	10	--	112
Leyes sociales	%	30	--	335
<b>Acero A 44-28</b>	<b>Kg</b>	<b>1</b>		<b>1.122</b>
Acero A44-28F	Kg	1	600	600
Alambre negro	Kg	0,015	950	14
Pérdidas (por d	%	10	--	60
Enfierr.1a.+Ay	dia	0,010	32.000	320
Recargo desgas	%	10	--	32
Leyes sociales	%	30	--	96
<b>Acero A 37-24</b>	<b>Kg</b>	<b>1</b>		<b>5.129</b>
Acero A37-24 l	Kg	1,05	1.200	1.260
Elementos estru	Gl	1	650	650
Electr. Ac/dulce	Kg	0,03	3.500	105
Anticorrosivo (	lt	0,05	6.500	325
Pintura Esmalte	lt	0,05	6.500	325
Maestro soldad	dia	0,055	32.000	1.760
Recargo desgas	%	10	--	176
Leyes sociales	%	30	--	528
<b>Moldaje recto</b>	<b>m2</b>	<b>1</b>		<b>4.662</b>
Pino bruto (incl	"	0,55	1.950	1.073
Alambre negro	Kg	0,15	1.650	248
Separador Horr	Nº	3,5	110	385
Desmoldante M	Kg.	0,008	12.500	100
Clavo 21/2"	Kg	0,12	1.750	210
Carpintero 1a.+	dia	0,045	32.000	1.440
Jornalero	día	0,045	10.000	450
Recargo desgas	%	10	--	189
Leyes sociales	%	30	--	567

<b>Desmolde y lin</b>	<b>m2</b>	<b>1</b>		<b>453</b>
Jornalero	día	0,027	10.000	270
Capataz (contr	día	0,0023	25.000	58
Recargo desg	%	10	--	27
Leyes sociales	%	30	--	98

---

PLANTA GENERAL  
ESCALA 1/500



CUADRO DE PUNTOS DE REFERENCIAS			
PR	DESCRIPCION	COTA (m.s.n.m.)	COORDENADAS (UTM) DATUM WGS-84 HUSO 19
1	CLAVO 148.11 EN MURO DE OBRA DE ENTRADA	170.18	N: 6.080.730,59 UTM.   E: 260.140,23 UTM.
2	CLAVO 148.11 EN MURO DE OBRA DE SALIDA	169.79	N: 6.080.789,00 UTM.   E: 260.00,00 UTM.

PROYECTO  
ESTUDIO DE REGULACIÓN Y GESTIÓN DE LAS AGUAS DE RIEGO MAULE  
NORTE, VII REGIÓN  
SUB-CONTRATACION DE SERVICIOS DE CONSULTORIA  
ESTUDIOS BÁSICOS PARA LA REHABILITACIÓN DE EMBALSES DE  
REGULACIÓN CORTA  
LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO TRANQUE SAN FRANCISCO PELARCO SUR  
VERSION 1



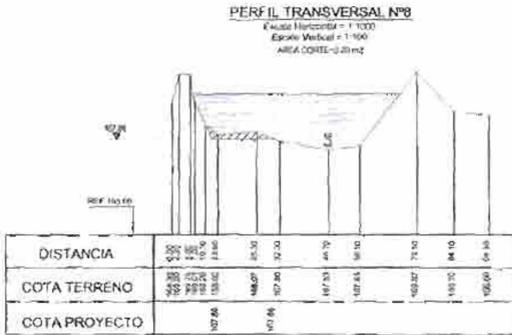
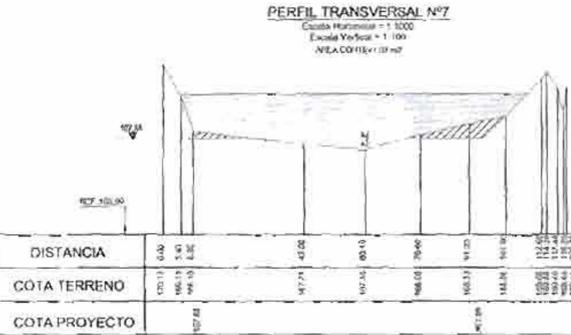
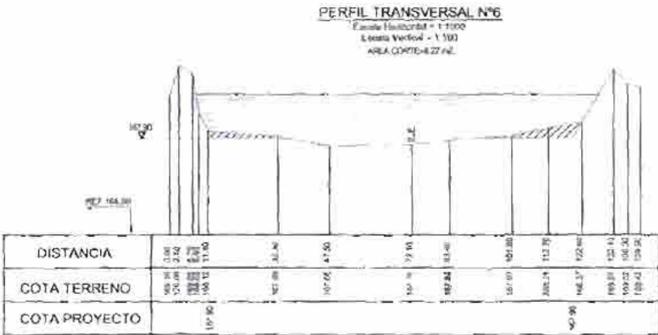
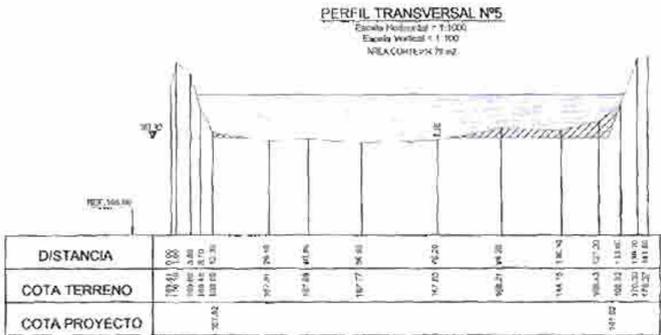
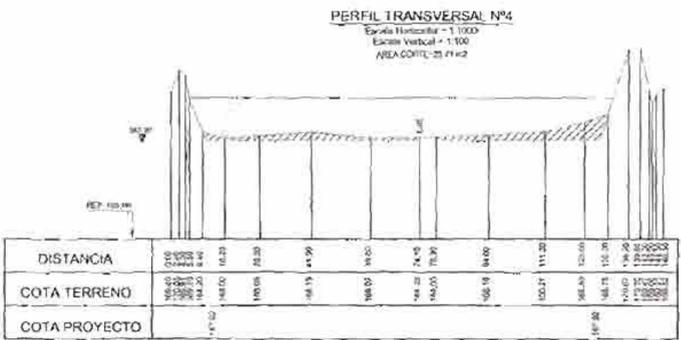
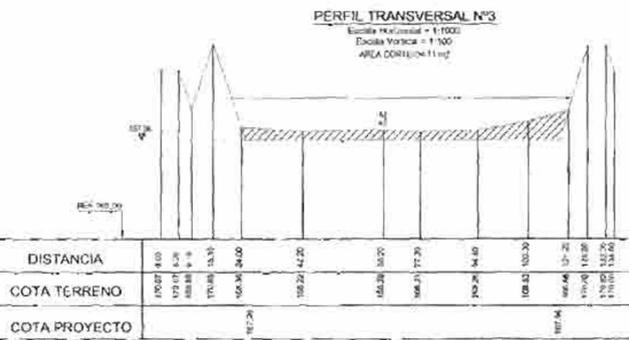
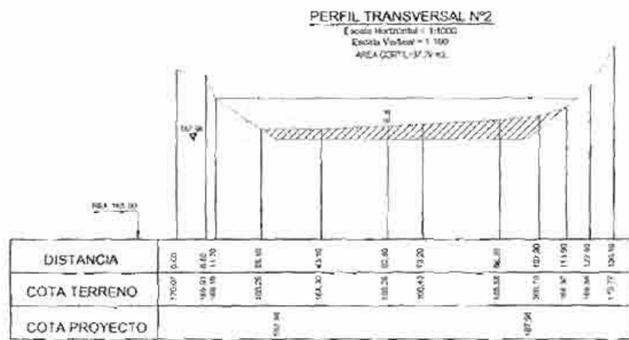
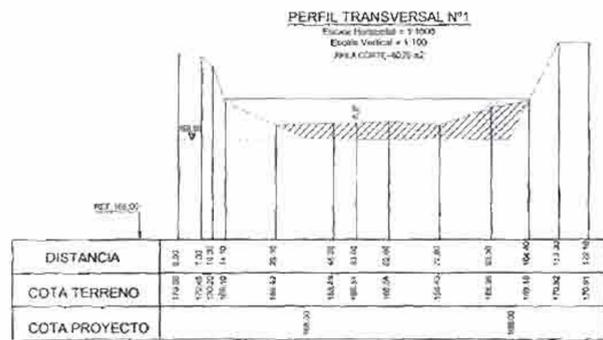
MANDANTE  
GOBIERNO DE CHILE  
MINISTERIO DE AGRICULTURA  
CIREN

INGENIERO EN CARREGO  
INGENIERO CIVIL

FECHA  
FEBRERO 2012

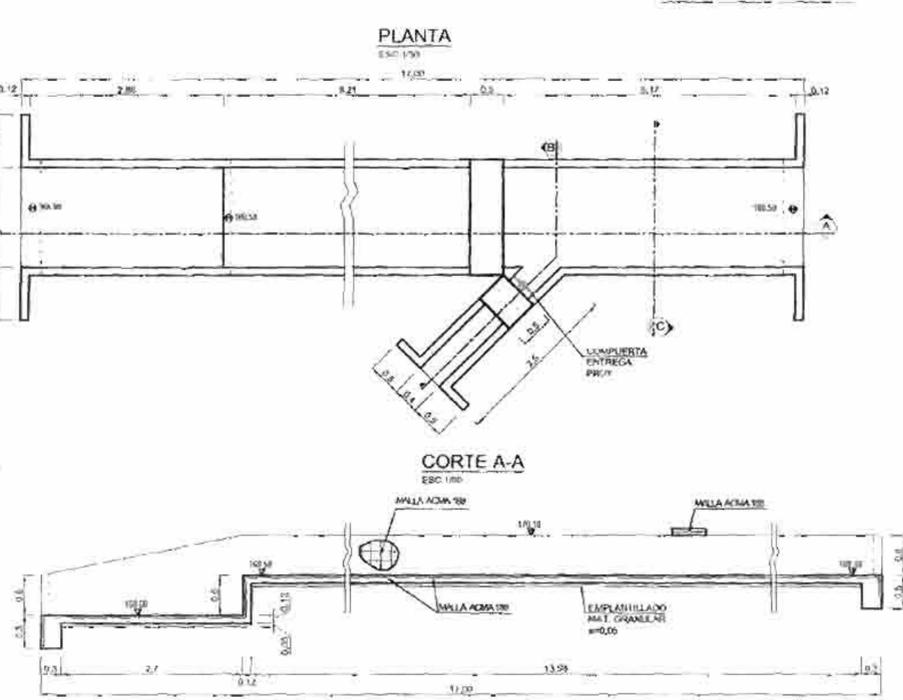
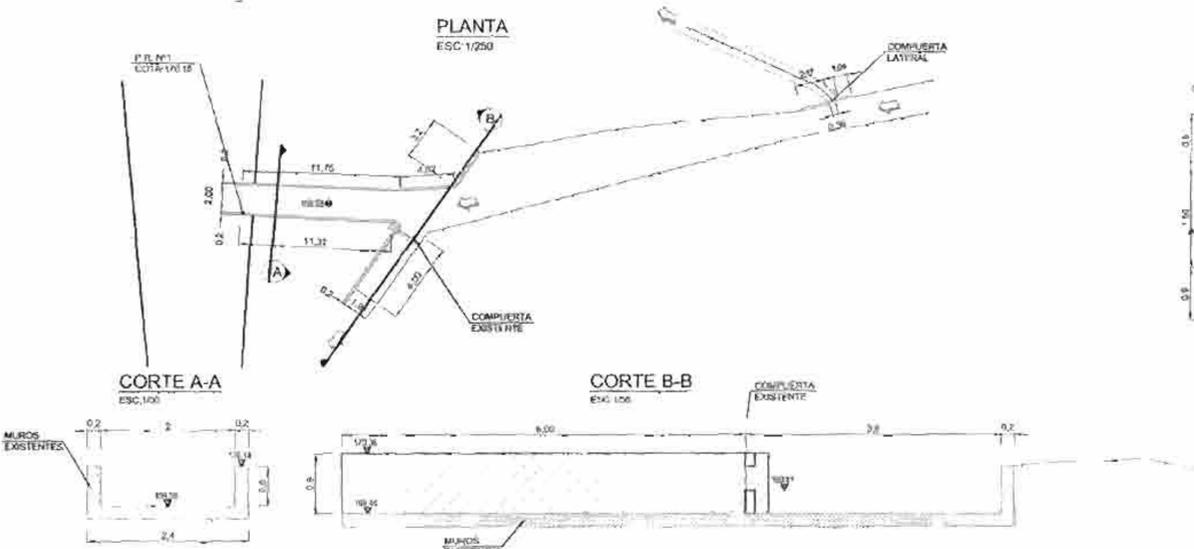
ESCALA  
Las Indicadas

LAMINA N°  
1/2



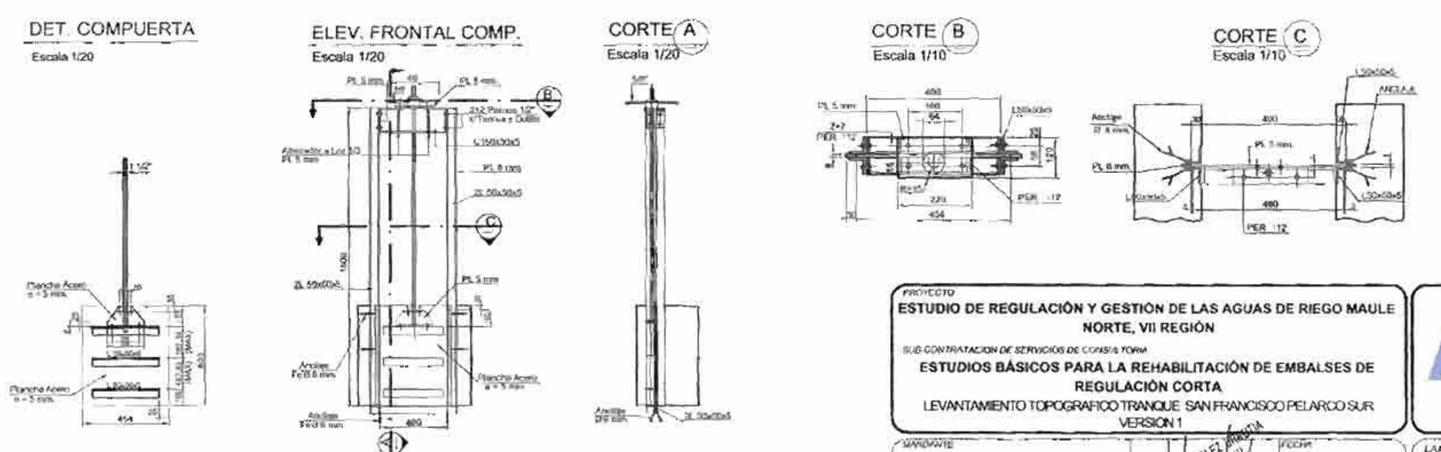
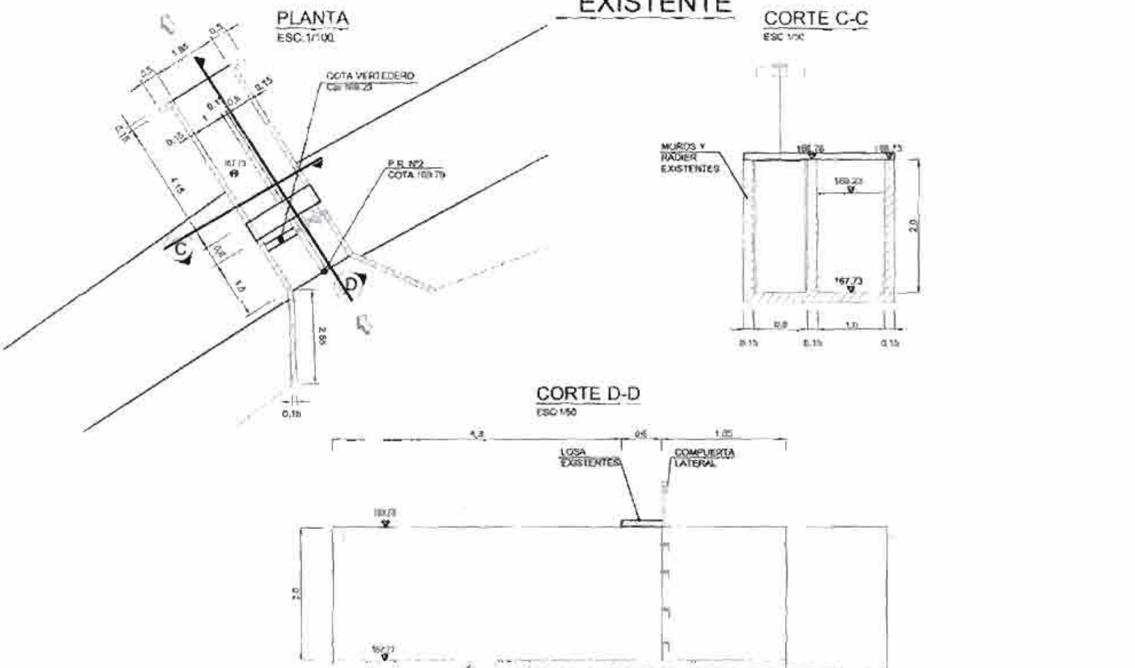
**OBRA DE ENTRADA AL TRANQUE EXISTENTE A DEMOLER**

**OBRA DE ENTRADA AL TRANQUE PROYECTADA**



**OBRA DE ENTREGA AL RIEGO EXISTENTE**

**COMPUERTA ENTREGA**



PROYECTO  
**ESTUDIO DE REGULACIÓN Y GESTIÓN DE LAS AGUAS DE RIEGO MAULE NORTE, VII REGION**  
SUB CONTRATACION DE SERVICIOS DE CONSULTORIA  
**ESTUDIOS BÁSICOS PARA LA REHABILITACIÓN DE EMBALSES DE REGULACIÓN CORTA**  
LEVANTAMIENTO TOPOGRAFICO TRANQUE SAN FRANCISCO PELARCO SUR  
VERSION 1

GOBIERNO DE CHILE  
MINISTERIO DE AGRICULTURA  
DIRECCIÓN GENERAL DE RIEGO  
INGENIERO CIVIL  
FEBRERO 2012  
Las indicadas