0/H.1112 611pr

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO

PROGRAMA DE DESARROLLO DE PEQUEÑAS COMUNIDADES



CARPETAS TECNICAS

14 DE FEBRERO DE 1998

AUTORIDADES

GOBERNADOR DE LA PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO DR. CARLOS ARTURO JUAREZ

SECRETARIO GENERAL DEL CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES ING. JUAN JOSE CIACERA

COORDINACION GENERAL

PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO MINISTRO COORDINADOR GENERAL ING. JOSE ARMANDO RAED

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES DIRECTOR DE PROGRAMAS ING. RAMIRO OTERO

COORDINACION TECNICA

PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO
PRESIDENTE DE LA ADMINISTRACION PROVINCIAL DE RECURSOS HIDRICOS
T.H.S. JORGE EDGARDO BRAO

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES JEFE DEL AREA INFRAESTRUCTURA SOCIAL LIC. RICARDO GONZALEZ ARZAC

AUTOR

ING. GABRIEL PIO GALVAN

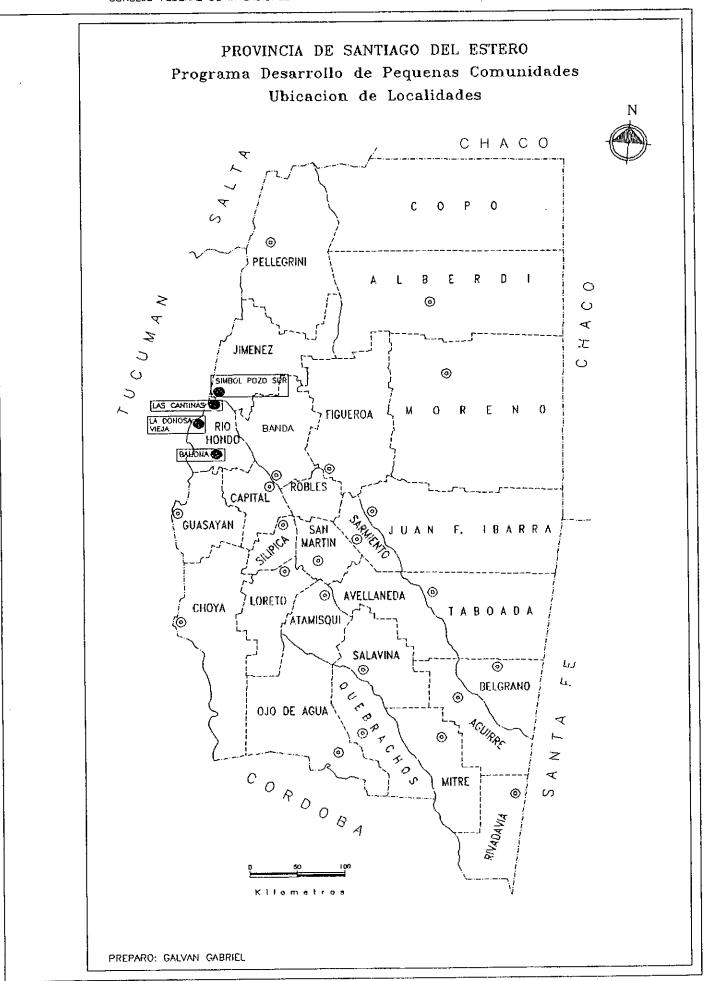
COLABORADOR ING. MARIA JULIA ISORNI

INFORME FINAL PROYECTOS DE OBRA

INDICE GENERAL

- * BAHOMA
- * LA DONOSA VIEJA
- * LAS CANTINAS
- * SIMBOL POZO SUR

INTRODUCCION



PROVINCIA SANTIAGO DEL ESTERO

LOCALIDAD	DEPARTAMENTO	HABITANTES	COSTO DE LA OBRA
Bahoma	Río Hondo	120	\$ 63.196,82
La Donosa Vieja	Río Hondo	50	\$ 67.451,81
Las Cantinas	Río Hondo	50	\$ 70.274,53
Simbol Pozo Sur	Jiménez	50	\$ 67.823,35

COMPENDIO

A continuación se realiza un resumen de las principales características de las localidades que integran este INFORME FINAL, correspondiendo el mismo a las cuatro localidades siguientes:

Localidad	Departamento	N° Hab.	Viviendas	Tipo Asentamiento
ВАНОМА	Río Hondo	120	20	Disperso
LA DONOSA VIEJA	Río Hondo	50	10	Disperso
LAS CANTINAS	Río Hondo	50	8	Disperso
SIMBOL POZO SUR	Jiménez	50	8	Disperso

En cuanto al servicio de provisión de agua, las mismas cuentan con una fuente segura de captación: pozos surgentes existentes en La Donosa Vieja y Simbol Pozo Sur y perforación existente en Las Cantinas, con excepción de la localidad de Bahoma cuya perforación existente contiene agua salobre (a ésta se le diseña una nueva perforación). De acuerdo a informes entregados hechos por consultores, entregado por la A.P.R.H, las localidades tienen agua químicamente tolerable para el consumo humano.

Todas las localidades tienen sistemas de captación de agua tolerable, pero ninguna tiene red de distribución

Los caminos que conducen a las localidades son rutas pavimentadas o de ripio, en buen estado. Pero hay inconvenientes para acceder a estas poblaciones, pues los tramos de acceso a las mismas son huellas que en los días de lluvia se tornan intransitables. Ninguna población tiene servicios de traslado directo a centros más poblados.

En estas localidades se desarrolla una economía de subsistencia, habiendo un marcado déficit laboral y con pocas oportunidades de trabajo.

Tres de estas localidades tienen establecimientos escolares: Bahoma, La Donosa Vieja y Las Cantinas. La localidad Simbol Pozo Sur no tiene escuela.

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

Ninguna de ellas tiene Posta Sanitaria ni templos religiosos. Unicamente en Las Cantinas hay Destacamento Policial.

El criterio empleado en la elaboración de cada proyecto fue el de máximo aprovechamiento de la disponibilidad de agua en cada localidad, teniendo presente la densidad poblacional y los edificios públicos.

En todas las poblaciones se proyectó un sistema de almacenamiento, ya sea con cisterna y tanque elevado o sólo tanque elevado; un sistema de bombeo y de cloración y la distribución del agua a través de una red a malla abierta, derivándola a grifos públicos y a conexiones domiciliarias en los edificios públicos. Todo de acuerdo a las normas vigentes en lo que a cálculo hidráulico se refiere. También se contempló las tareas necesarias para mejorar estructural y funcionalmente los edificios públicos.

BIBLIOGRAFIA:

Manual de Hidráulica. Azevedo - Neto.

Cómputos y Presupuestos. Chandías.

Mecánica de los Suelos. Terzaghi.

Normas de Proyecto para el Cálculo de Poblaciones Pequeñas. (E.N.O.H.SA.)

BAHOMA

Carpeta Técnica Indice

- * Localización
- * Síntesis poblacional
- * Provisión de agua actual
- * Ingeniería de obra de provisión de agua
 - Memoria Técnica
 - Obra propuesta
 - Memoria Descriptiva
 - Ficha Técnica
- * Ingeniería de obra edilicia
 - Memoria Técnica
 - Obra propuesta
 - Memoria Descriptiva
- * Planos de obra
- * Cómputos métricos y presupuestos
- * Anexo

LOCALIZACION

En la provincia de Santiago del Estero, la localidad de Bahoma se encuentra ubicada en el Departamento Río Hondo y situada geográficamente a los 64° 52' 9,5" de Longitud Oeste y a los 27° 35' 20,4" de Latitud Sur.

A ésta se accede desde la ciudad Capital por Ruta Nacional Nº 9; 2,5 km antes de llegar a la ciudad de Termas de Río Hondo, en la intersección con la Ruta Provincial Nº 3 se toma hacia el SE y recorriendo 8 km por ésta se llega a Bahoma.

El acceso sobre Ruta Nacional Nº 9 es apto durante todo el año, los ultimos 3 km. de la Ruta Provincial Nº 3 (de tierra) es intransitable en épocas de lluvia.

Se destaca que no existe servicios de transporte público directo desde la localidad hacia la Ciudad Capital distante 75 km, y a Termas de Río Hondo, 11 km.

SINTESIS POBLACIONAL

La localidad de Bahoma depende institucionalmente del Municipio de Termas de Río Hondo, Dpto. Río Hondo.

Su población se compone de 120 habitantes los cuales se encuentran ocupando viviendas tipo rancho construídas con adobe, techo de barro y/o chapa de zinc y piso de tierra. La población es dueña de una propiedad mancomunada de 700 Ha. sin parcelamiento legal individual. Las viviendas beneficiadas en este proyecto son aproximadamente 20 (veinte), que incluye un edificio público: la Escuela Provincial Nº 950.

La Escuela Provincial Nº 950, de jornada simple de primero a séptimo grado, consta de cuatro aulas, dirección, comedor, dos dormitorio, cocina, un baño para docente y otros dos para alumnos. Todo construído en mampostería de ladrillo revocado a la cal, techos de chapas de fibrocemento, carpintería de madera, piso de mosaicos, posee un aljibe de 2.000 l y un tanque elevado de 500 l. También cuenta con un grupo electrógeno para hacer funcionar el televisor, equipo de música y dos bombas centrífugas. El estado general de la construcción es bueno. La comunidad se encuentra desprovista de puesto de salud, debiendo los habitantes recurrir a la localidad de Termas de Río Hondo.

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

BAHOMA

No dispone de destacamento policial, ante cualquier emergencia recurren al

destacamento ubicado en la localidad de Amicha.

La localidad de Bahoma no cuenta con provisión de energía eléctrica domiciliaria, no

posee agua corriente, y los residuos domiciliarios (basura) son enterrados o quemados. Se

reciben señales de radio AM de Tucumán y Santiago del Estero, FM de Termas de Río Hondo

y canales de televisión por aire de Santiago y Tucumán.

La actividad económica más saliente es la ganadería: cría de ganado vacuno, ovino,

porcino y caprino para comercializar y autoconsumo, en segundo término la agricultura:

siembra de maiz, zapallo, anco y sandia para consumo propio.

PROVISION DE AGUA ACTUAL

Actualmente la provisión de agua se hace a través de un pozo público que data de

1.995 de 98 m de profundidad entubado con cañeria de PVC de 2,5" explotándose mediante

un grupo accionado por un motor a explosión que brinda un caudal aproximado de 3.500 l/h.

El agua obtenida es salobre y la utilizan para bebida de los animales. Los pobladores se

abastecen de agua potable recolectando agua de lluvia en los aljibes, estos depósitos están muy

expuestos a la contaminación debido a que carecen de tapas o éstas no se utilizan. Cuando el

agua recogida se agota los habitantes la compran en Villa Río Hondo o Termas de Río Hondo.

Algunos vecinos cuentan con pozos propios para bebida de los animales.

El agua del pozo no recibe ningún tratamiento de potabilización.

INGENIERIA DE OBRA DE PROVISION DE AGUA

Memoria Técnica

a) Población. Información General.

Escuela Provincial Nº 950

Alumnos: 53

Docentes y Personal: 5

Turno: 2

Comedor: Si

Albergue: No

Baños: Si

Jardín de Infantes: No

Puesto Sanitario: No

Puesto Policial: No

Capilla: No

Familias

Cantidad: 20 Personas: 120

Disposición de unidades habitacionales: Mixta

Dotación de Red de distribución: 150 lts./hab.x día.

b) Cálculo del Volumen de Reserva.

Para el cálculo de la Población Futura se utilizará un crecimiento anual del 0,25 %, valor considerado aceptable para la Provincia, además según las normas del Ente Nacional de Obras Hídricas y Saneamiento (E.N.O.H.SA.), es factible considerar para poblaciones menores de 1.000 habitantes un incremento del 50% de la población a los 22 años. Por lo que la expresión del cálculo de la Población Futura es:

$$P_f = P_i (1+i)^n$$

en donde P_f= Población Futura

i =Indice de Crecimiento Anual 0,25 %

n =Número de años en el período considerado

Población actual

Para la Población Inicial se tubo en cuenta el relevamiento de tipo social, cultural y económico realizado oportunamente, el cual dió como Población Actual 120 habitantes.

Población futura a 12 años.

$$P_{12}$$
= 120 hab. x $(1+0.025)^{12}$ = 161 hab.

Población futura a 22 años.

$$P_{22}$$
= 120 hab. x $(1+0.025)^{22}$ = 206 hab.

Dotación.

Debido a las características de la población se adopta una dotación media de 150 lts./hab. x día.

Caudales (Medio y Máximo Diario; Máximo Horario)

Q = Población x Dotación = P x D (caudal medio diario)

 $Q_m = Q \times \alpha_D$ (caudal máximo diario)

 $Q_M = Q \times \alpha$ (caudal máximo horario)

 α_D = Coeficiente de oscilación diario = 1,30

α_H= Coeficiente de oscilación horaria = 1,38

 $\alpha = \alpha_D \times \alpha_H = 1.30 \times 1.38 = 1.80$

Los caudales se resumen en la tabla siguiente:

PERIODO	POBLACION	DOTACION		CAUDALES	
AÑOS	N°de hab.	lts./hab.x día	m3/día	lts./seg	Símbolo
			18,00	0,210	Q_0
0	120	150	23,40	0,271	Q _{m0}
			32,40	0,375	Q _{M0}
-			24,15	0,280	Q ₁₂
12	161	150	31,40	0,363	Q _{m12}
			43,47	0,504	Q _{M12}
			31,35	0,363	Q ₂₂
22	206	150	40,75	0,472	Qn122
			56,43	0,653	Q _{M22}

^{*} Para el cálculo de la red de distribución se usará el Caudal Máximo Horario a 22 años (56,43 m3/día).

^{*} El Caudal Medio Diario a 22 años se utilizará para el cálculo del tanque elevado (31,35 m3/día).

* El Caudal Máximo Diario a 12 años se utilizará para el cálculo del equipo de bombeo (31,40 m3/día).

Volumen mínimo de reserva

De acuerdo con las normas, se establece que el volumen mínimo de almacenamiento es el correspondiente al 25 % del Caudal Medio Diario para la Población de proyecto a 22 años.

El Caudal Medio Diario a 22 años es 31,35 m3/día, entonces el volumen de almacenamiento será:

$$V_{min} = 31,35 \text{ m}3/\text{dia} \times 0,25 = 7,84 \text{ m}3$$

Se adopta un de tanque elevado de 12 m de altura de fuste y 10 m³ de capacidad, por razones de economía y practicidad, ya que en la zona se comercializa tanques prefabricados cuyo volumen mínimo es el mencionado.

El equipo de bombeo que se usará para la aspiración e impulsión desde la perforación a realizar, al tanque elevado es calculado teniendo en cuenta el Caudal Máximo Diario a 12 años: 31,40 m³/día. El tiempo total de bombeo adoptado es de 3 h/día. El Caudal de Bombeo será:

$$Q_B = 31.40 \text{ m}^3/\text{dia} = 10.47 \text{ m}^3/\text{h} = 2.91 \text{ l/s}$$
3 h/dia

El diámetro económico de la tubería de impulsión se calcula aplicando la fórmula de Bresse:

$$D = K \cdot X^{1/4} \cdot Q_B^{1/2}$$
,

donde:

D = Diámetro de la tubería (m)

K = Coeficiente = 1,3

X = Número de horas de bombeo por día = 3/24 = 0,125

 $Q_B = Caudal de bombeo = 0,00291 m³/s$

$$D = 1.3 \cdot (0.125)^{1/4} \cdot (0.00291)^{1/2} = 0.0417 \text{ m}$$

Para la aspiración e impulsión se adopta cañeria de hierro galvanizado de diámetro 2,5", logrando una velocidad más adecuada y pérdidas admisibles.

$$Q_B = 2.91 \text{ l/s}$$
, $D = 0.0635 \text{ m}$ y $V = 0.91 \text{ m/s}$

La altura manométrica será la suma de alturas parciales, ya sea por diferencia de niveles o por pérdidas localizadas o en la conducción.

$$H_m = H_g + H_f + H_l$$

donde:

 $H_m = Altura manométrica$

 H_g = Diferencia de cota entre techo de cuba de tanque elevado (115 m) y cota de aspiración de equipo de bombeo (-25 m) = 40 m

H_f = Pérdidas en la conducción

 H_1 = Pérdidas localizadas

La longitud de la cañería de impulsión es 55 m.

Para el cálculo de las pérdidas de carga por conducción se usa la fórmula de Hazen-Williams:

$$J = 10,643 \cdot (Q_B/C)^{1,85} \cdot D^{-4,87}$$

 $J = 10,643 \cdot (0,00291/125)^{1,85} \cdot (0,0635)^{-4,87} = 0,0193 \text{ m/m}$

$$H_f = 0.0193 \text{ m/m}$$
 . 55 m = 1.06 m

Se adopta pérdida por conducción $H_f = 1,20 \text{ m}$.

Para cuantificar las pérdidas localizadas se utiliza el método de longitudes equivalentes, con ayuda de tablas que dan dichas longitudes.

1 Válvula de retención	100 D
l Válvula esclusa	8 D
1 Entrada normal	50 D
5 Curvas a 90°	150 D
2 Curvas a 45°	15 D
	323 D

Longitud equivalente: 323 x 0,0635 m = 20,51 m. Adopto 21 mts.

$$H_1 = 21 \text{ m}$$
 . 0,0635 m/m = 1,33 m.

Se adopta para pérdidas localizadas $H_1 = 1.50 \text{ m}$

$$H_m = 40 \text{ m} + 1.20 \text{ m} + 1.50 \text{ m} = 43 \text{ m}$$

Se adopta una altura manométrica $H_m = 43 \text{ m}$.

La potencia del conjunto a bombear se calcula con:

$$N = 1.000 Q_{B} \times H_{m} = 1.000 \times 0.00291 \times 43 = 2,78 \text{ HP}$$

$$75 \times h \qquad 75 \times 0.60$$

En la práctica se incrementa el 50%, quedando:

$$N = 4.17 HP$$

Se adopta:

N = 5 HP $H_m = 43 m$ $Q_B = 10.476 l/h$

El cálculo de la red de distribución se hace considerando el gasto hectométrico para el Caudal Máximo Horario a 22 años: 0,653 l/s.

Se colocará grifos públicos estratégicamente ubicados a los efectos de servir a viviendas próximas, cuando se encuentren dispersas.

Obra propuesta

La obra proyectada contempla la provisión de agua potable a las viviendas, a través de conexiones domiciliarias o de grifos públicos colocados en los lugares de mayor concentración poblacional.

Para ello se preve la realización de una perforación desde la cual se aspirará e impulsará el agua a un tanque elevado de 10 m³ de capacidad y 12 m de altura de fuste, que se deberá proveer. Para ello se contempla la construcción de una casilla de comando y depósito, donde se alojará la bomba dosadora y el equipo de bombeo, ambos accionados por un grupo electrógeno, a proveer. Desde el tanque se distribuirá el agua a la red proyectada. Todo con sus respectivas cañerías. Se preve también la construcción del alambrado perimetral con portón de acceso.

Memoria descriptiva

El objetivo de la obra es el abastecimiento de agua potable a la población mediante grifos públicos a partir de la captación, tratamiento, almacenamiento y distribución.

La obra comprende la instalación de grifos públicos ubicados de tal manera de permitir el servico en forma igualitaria a los habitantes de la localidad.

La captación se efectuará de la perforación a construir de 25 m de profundidad y 17" de diámetro.

El único tratamiento a realizar al agua será la cloración mediante un equipo dosador, a pesar de las características fisico-químicas del agua de la zona. Estas, de acuerdo a las normas, están excedidas en sulfatos; sin embargo son bien toleradas por la población, por lo que no se considera necesario la instalación de una Planta de Osmosis Inversa.

Además, de acuerdo al relevamiento efectuado, no existen casos de muerte y/o enfermedades causadas por ingesta de agua con estas características.

La instalación de una Planta de Osmosis Inversa no certifica que la población hará uso de la misma, dada la idiosincracia de los pobladores del lugar.

Por último, el requerimiento de personal apto para la operación y mantenimiento del equipo de la planta, como asi también el costo de los insumos, hace que ante la menor falla deje fuera de servicio a la misma.

Todos los puntos observados precedentemente confirman el criterio adoptado de no usar una Planta de Osmosis Inversa.

Para el almacenamiento del agua se deberá colocar un tanque elevado de hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad y 12 m de altura de fuste, que llevará las instalaciones complementarias necesarias: baliza, pararrayo, indicador de nivel, escalera, etc. Las cañerías de aspiración, impulsión, desborde y limpieza serán de hierro galvanizado de 2,5" de diámetro.

Para la red de distribución se usará cañería de PVC clase 6 de diámetros 63 mm junta elástica, con sus respectivas piezas especiales.

Se instalará grifos públicos para agua potable en lugares estratégicamente ubicados, a los fines de servir a la población que no pueda realizar su propia conexión. Los grifos serán de bronce de tipo esférico de 3/4".

Se construirá cámaras para válvulas esclusas, con cuerpo de bronce, en puntos determinados a fin de poder cortar el servicio en caso de reparación de la red y con el objeto de no dejar a toda la población sin provisión.

En la base de los pilares de los grifos públicos se colocarán válvulas y accesorios para la derivación a las viviendas. La conexión a las mismas correrá por cuenta de cada usuario.

Se instalará una manga de agua en las cercanías del tanque elevado, para la provisión a los pobladores que no son beneficiados por la red de distribución.

Se construirá una sala de comando y depósito para los equipos de bombeo y dosador y el grupo electrógeno, con alambrado perimetral de 120 m de longitud y portón de acceso.

Nota: No se realizó estudios ni ensayos de suelos, entendiéndose con esto que deberá verificarse previamente a la ejecución de la obra la capacidad portante de los mismos, así como su agresividad hacia los materiales que componen los elementos estructurales.

La cloración deberá realizarse en el tanque elevado a fin de lograr una mayor permanencia del cloro en el agua y favorecer su acción bactericida. Cuando fuera necesario trasladar el agua en envases o bidones se deberá agregar dos gotas de lavandina concentrada por cada litro, dejándola en reposo durante media hora antes de consumirla. Debido a que la lavandina de uso doméstico es afectada por la luz, el calor y el paso del tiempo, se recomienda mantenerla en lugar fresco y oscuro y usarla preferentemente dentro de los cuatro meses de envasada.

Antes de ser liberada la obra al servicio deberá verificarse los valores de cloro activo exigidos para la obra, respetando la concentración de cloro residual a la salida de los grifos de 0,4 a 0,6 ppm.

Ficha Técnica

a) Diámetro de las Cañerías.

Cota de referencia

Nivel de base de tanque 100,00

Cañería de la red de distribución

De tanque a punto de menor presión en red

Material PVC Clase 6 junta a pegar y elástica

Cota de terreno de salida 112,00

Cota de entrega (presión minima: punto 5) 104,17

Presión mínima: 7,71

Diámetro a colocar: 63 mm.

b) Características de los Tanques de Almacenamiento

Tanque Elevado: De hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad y 12 m de altura de fuste, las cañerías de alimentación, desborde, limpieza y distribución serán de hierro galvanizado de 2,5" de diámetro, escalera exterior con guardahombre e interior para acceso a la cuba, pararrayo, baliza, tapa metálica de acceso y cañería de ventilación.

Bomba de Agua:

Tipo:

Sumergible

Potencia:

N = 5 HP

Altura Manométrica:

 $H_m = 43 \text{ m}$

Caudal de Bombeo:

 $Q_B = 10.476 \text{ l/h}$

Cañería de Aspiración e Impulsión: H°G° de 2,5"

Altura de Impulsión:

 $H_{\rm G} = 55 \, {\rm m}$

INGENIERIA DE OBRA EDILICIA

Memoria Técnica

Escuela Provincial Nº 950:

El edificio escolar está construído con ladrillo, techos de chapa de fibrocemento, cielorraso de machimbre, pisos de mosaico. La construcción está en general en buen estado. Cuenta con cuatro aulas, tres baños, uno para docentes y dos para alumnos, dos dormitorios y una cocina comedor equipada con dos cocinas, una a gas y otra a leña. Tiene cámara séptica y pozo ciego. Dispone de grupo electrógeno. Posee un tanque elevado domiciliario de 500 l para distribución del agua de lluvia que se almacena en un aljibe. Los techos presentan problemas de goteras.

Concurren diariamente al establecimiento entre docentes y alumnos 58 personas.

Obra Propuesta

Escuela Provincial Nº 950:

Conexión a la red de agua potable proyectada. Impermeabilización de los techos existentes.

Memoria Descriptiva

El objetivo de la obra es contemplar en la Escuela existente las adecuaciones, reparaciones o provisiones necesarias para mejorar la condición del edificio y el funcionamiento del mismo.

Escuela Provincial Nº 950:

Para la conexión domiciliaria se efecturá derivaciones de la red principal a través de abrazaderas (según diámetro de la red) a tuberías de polietileno de baja densidad de 13 mm de diámetro, cada derivación dispondrá de una llave maestra de igual diámetro en cajas de hormigón premoldeado para conectarse a la cañería interior existente en la subida del tanque de 500 l (existente).

Se impermeabilizará los techos existentes con membrana de 4 mm de espesor.

En cuanto a las recomendaciones del manejo del sistema de agua es que la misma sea exclusivamente para el consumo humano por lo que periódicamente se deberá efectuar una inspección de las instalaciones a fin de detectar pérdidas en ella, además se debe evitar el uso indiscriminado y el derroche del agua.

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

PLANILLA PARA CALCULO DE RED DE DISTRIBUCION

12 en m.: Altura del Tanque

100 Cota del terreno pié Tanque:

0,00041 Gasto Hectometrico, Hm.=

CARGA EST. A PIE TANQUE =

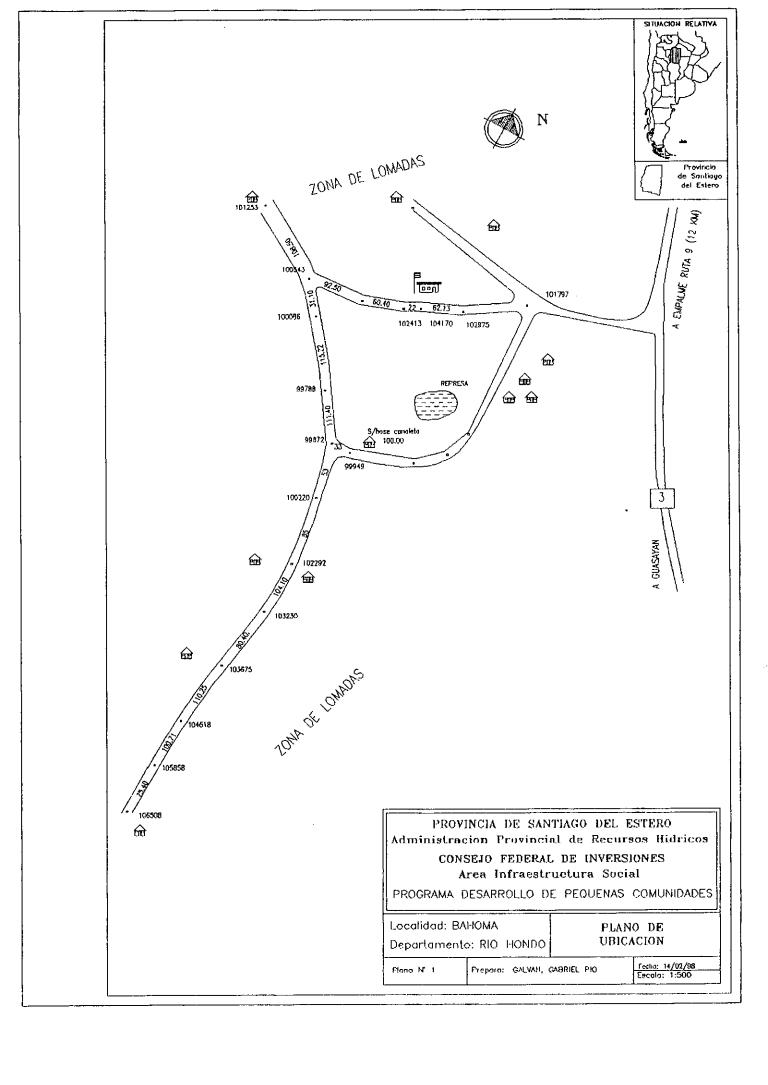
112

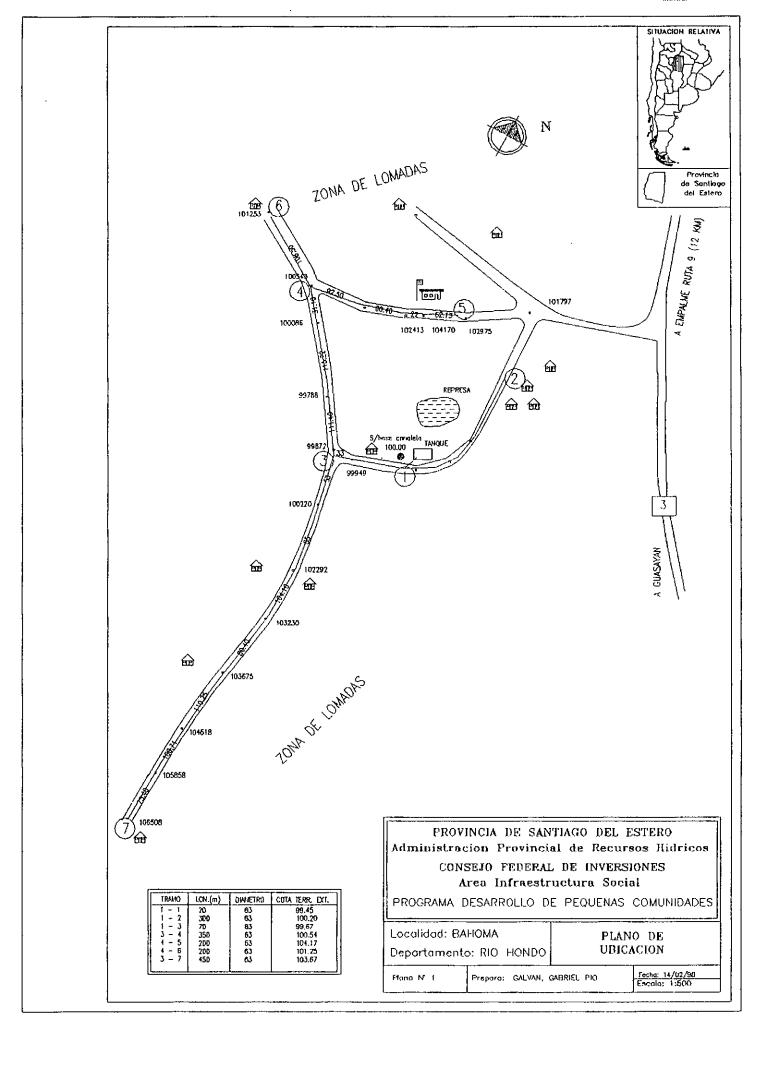
TRA	TRA LONG. SEC. TOTAL	SEC.	TOTAL		Caudales			DIAM	OIAM Perdida	Veloc.	Veloc. Cotas Piezom.	om.	Cot. Terr.		
MO	PRINC (m)	(E)	(m)	Extremo	G. ruta	G Tot.	G. Calc.	(m)	Carga (m)	(m/seg)	Origen	Extremo	Extremo	Disp.	Estatica
		1													
£-	000	C	20	0.645	0 008	0.653	0.649	63	0,0203	0,21	112,00	111,980	99,45	12,53	12,55
1 7	200	,	305	0000	0.123	0.123	0.068	63	0,0047	0.02	111,98	111,975	100,20	11,78	11,80
7 7	300		36,	2,000	0,000	0.522	0.509	159	0.0453	0.16	111.98	111.934	19.66	12,26	12,33
	2		?	0,423	0,027	77000	0,000	3 5	0.0570	000	111 03	111 877	100 54	11 34	11 46
3 - 4	350	0	350	0,164	0,144	0,308	0,243	2	0,0079	0,0	111,73	111,0//	100,01	1,1,7,1	11,70
4 - 5	200	0	200	000.0	0,082	0,082	0,045	63	0,0015	0,01	111,88	111,875	104,17	7,71	7,83
4-6		C	200	0000	0.082	0,082	0,045	63	0,0015	0,01	111,88	111,875	101,25	10,63	10,75
3-7		0	450	00000	0,185	0,185	0,102	63	0,0148	0,03	111,93	111,920	103,67	8,25	8,33

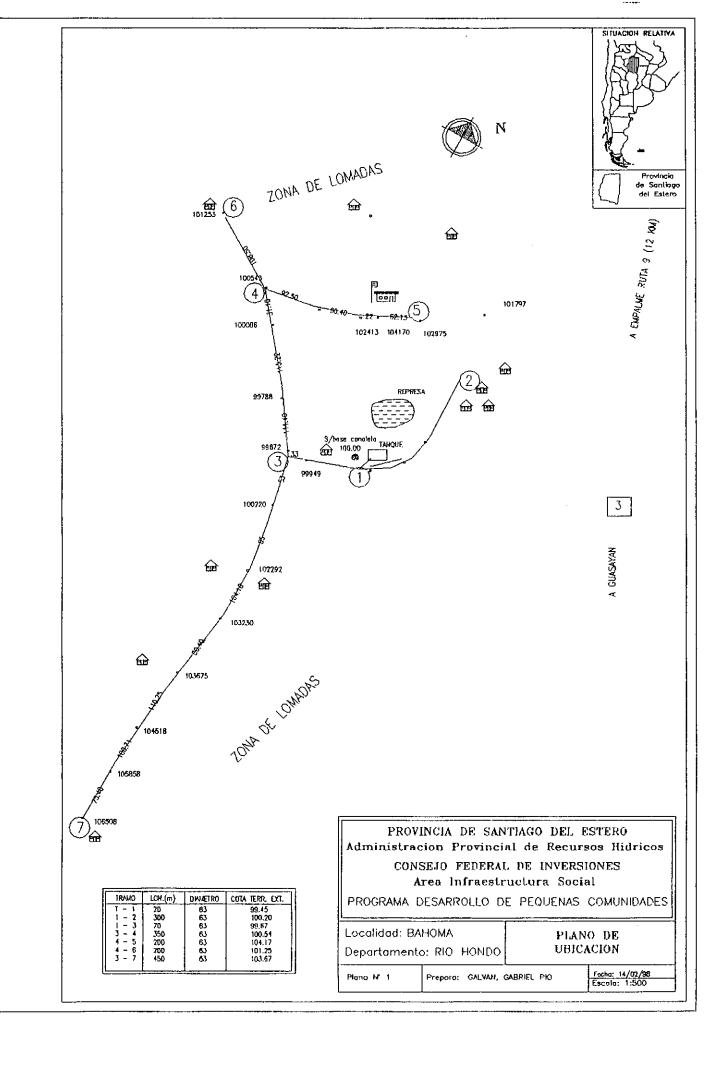
1590,00 1.590,00

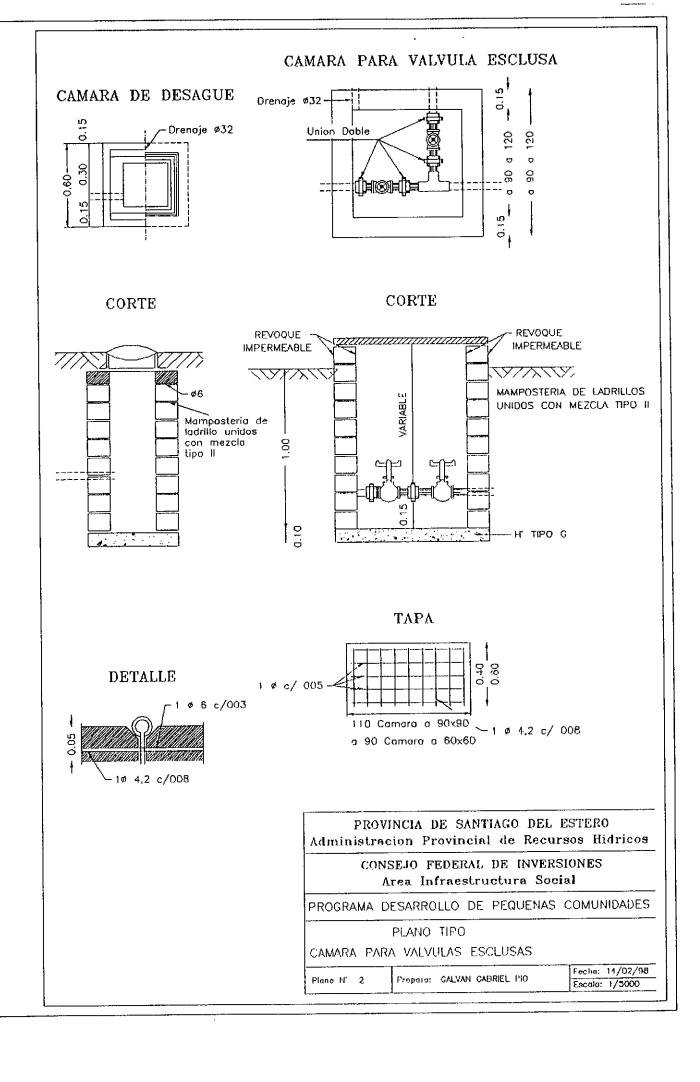
Programa Desarrollo de Pequeñas Comunidades

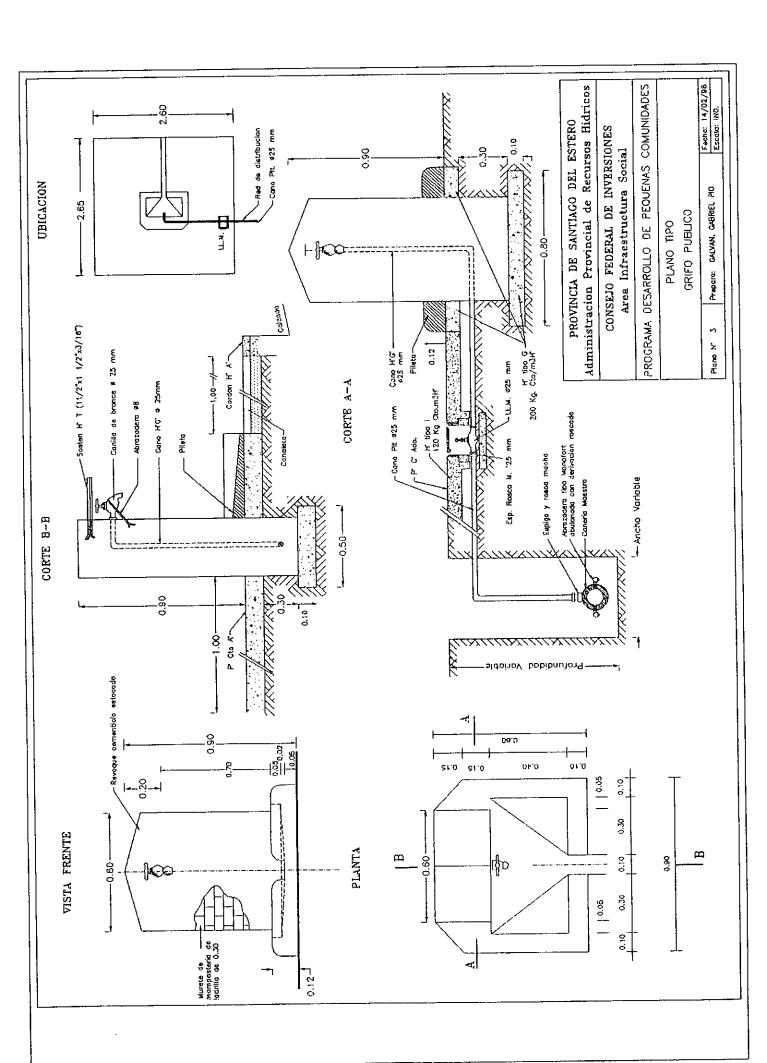
PLANOS DE OBRA

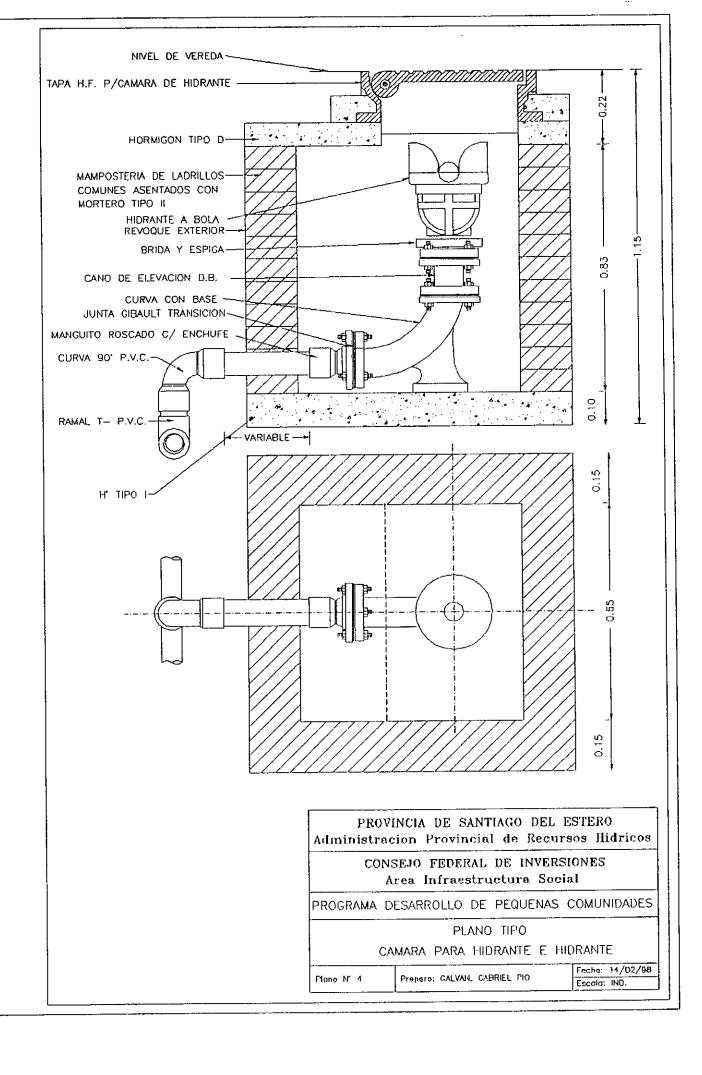


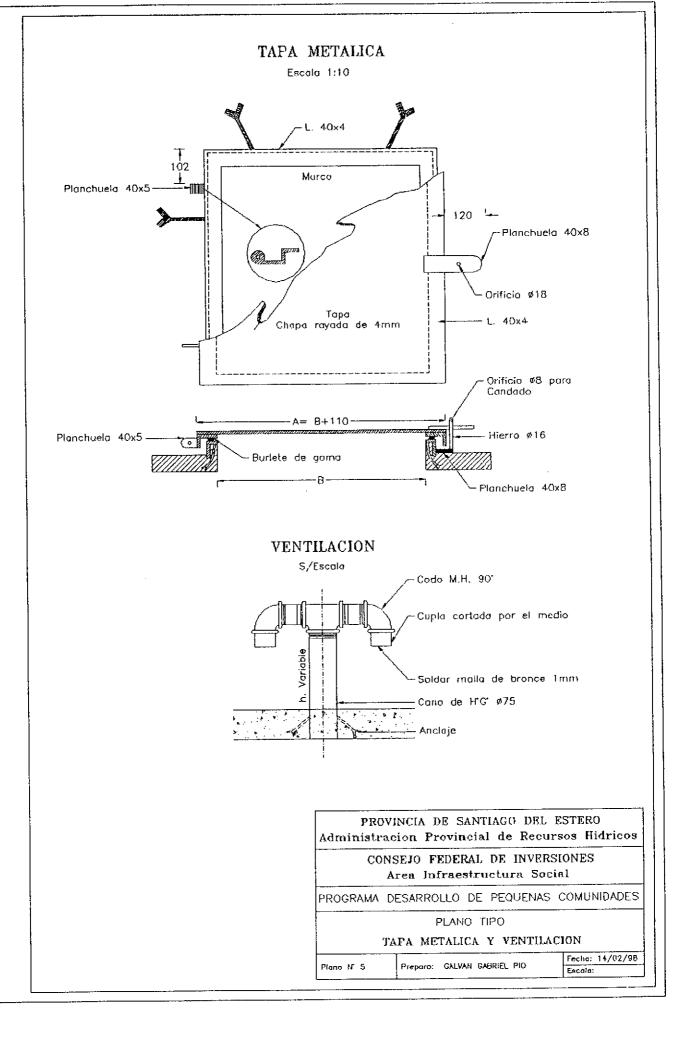


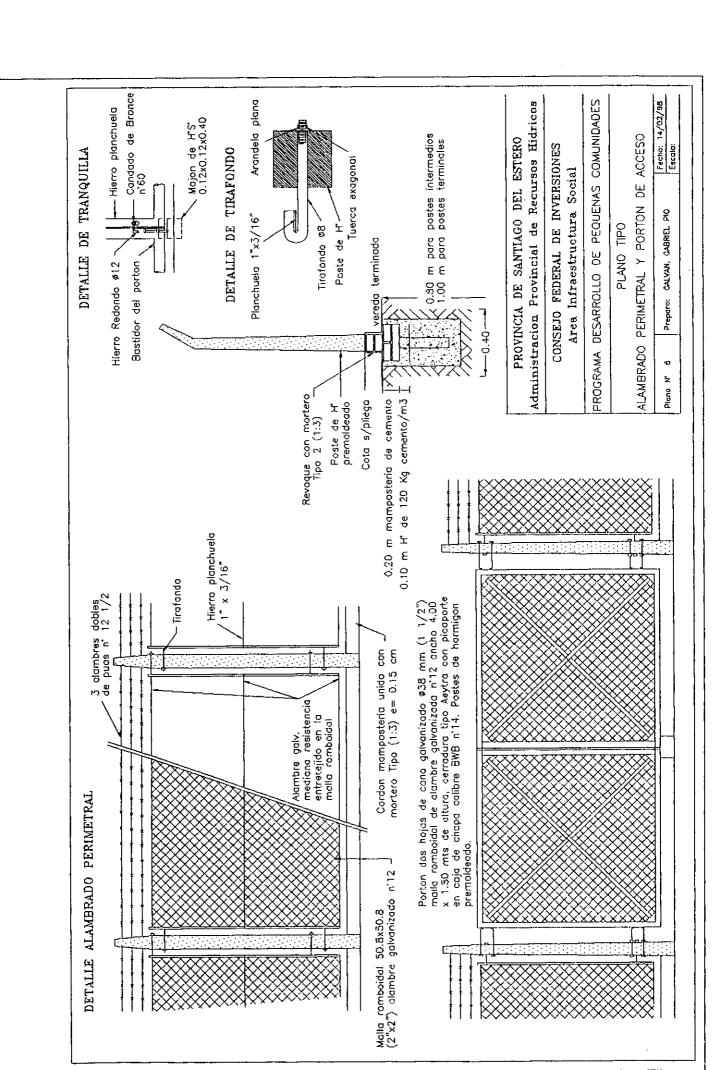


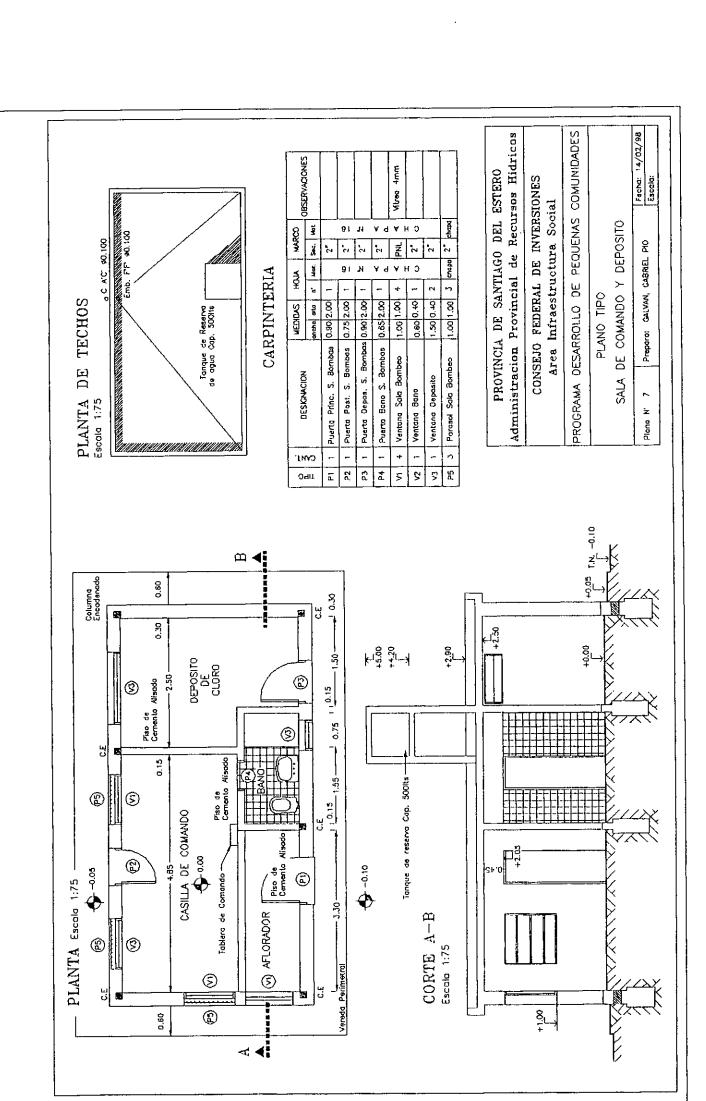


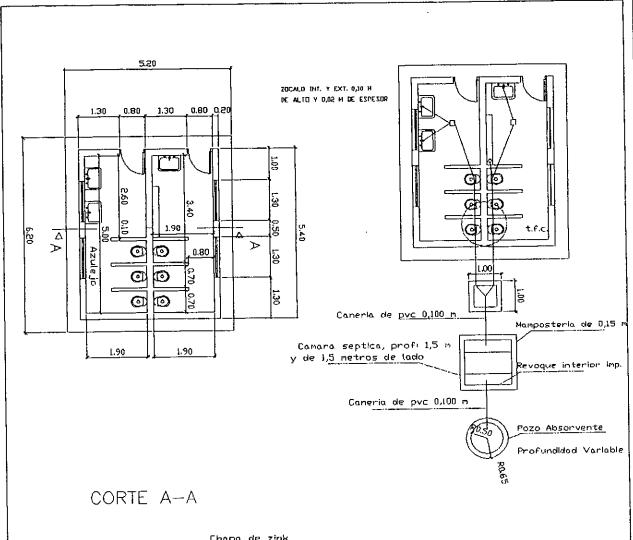


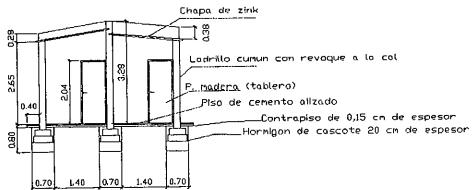












NOTA: MODULO SANITARIO - EN POSTA SANITARIA Y DETACAMENTO POLICIAL

CONSTA DE I LAVATORIO Y 1 INCOORO (con sus instalaciones) Sup Ninima : 6 m2

CIUNTA CAUTADO EN LA ESCUELA CIBISTA DE DOS AMBIENTES CON INLINIDORO Y

EL MODULO SANITARIO EN LA ESCUELA CONSTA DE DOS AMBIENTES CON UN INDORO Y UN LAVATORIO C/U. EN EL DE HON BRES. VA UN MINGITORIO

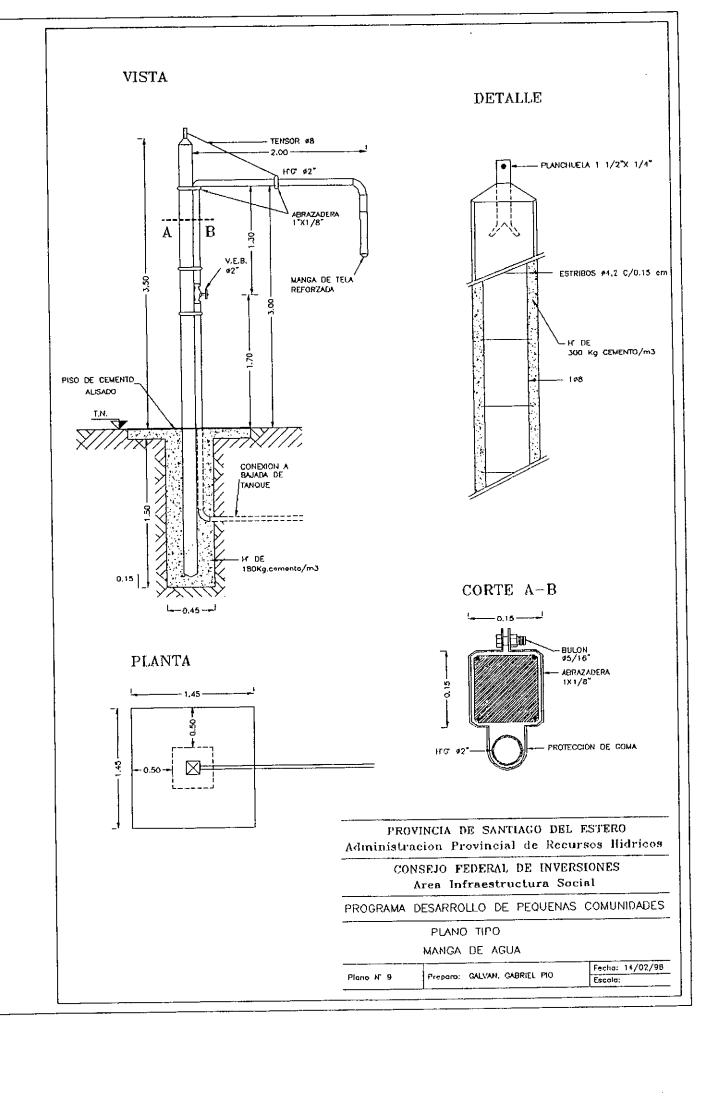
PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO
Administracion Provincial de Recursos Hidricos

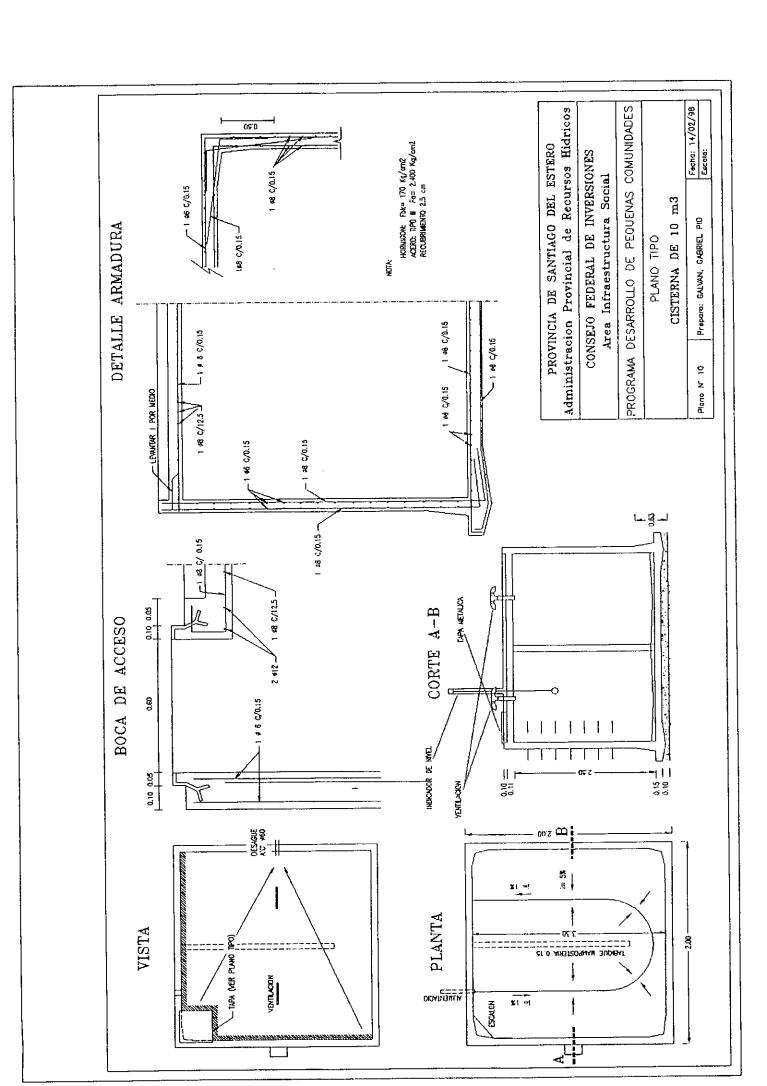
CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES
Area Infraestructura Social

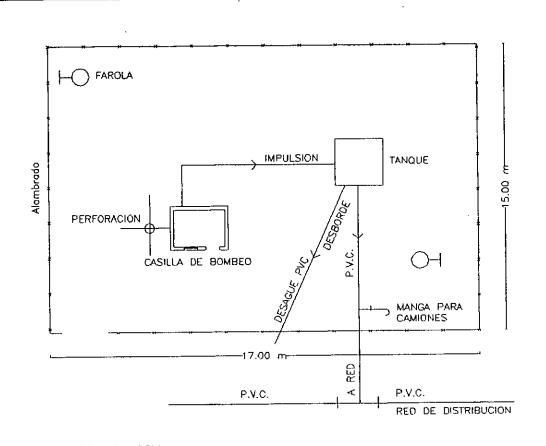
PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

PLANO TIPO MODULO SANITARIO

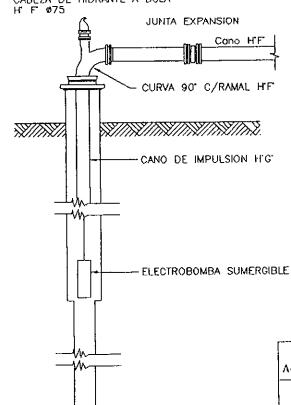
Plano N* 8 Preparo: GALVAN, GABRIEL PIO Fecho: 14/02/98







CABEZA DE HIDRANTE A BOLA H' F Ø75



PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administracion Provincial de Recursos Hidricos

> CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraestructura Social

PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

PLANO TIPO

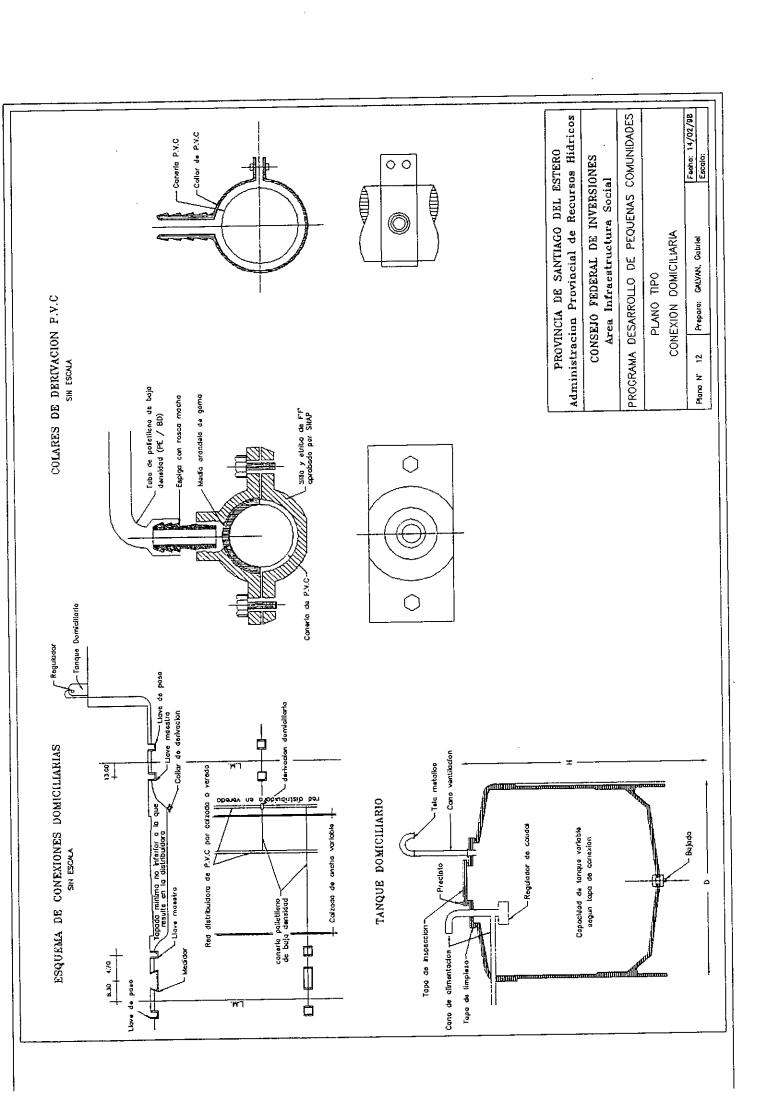
PLANTA DE INSTALACION TIPO

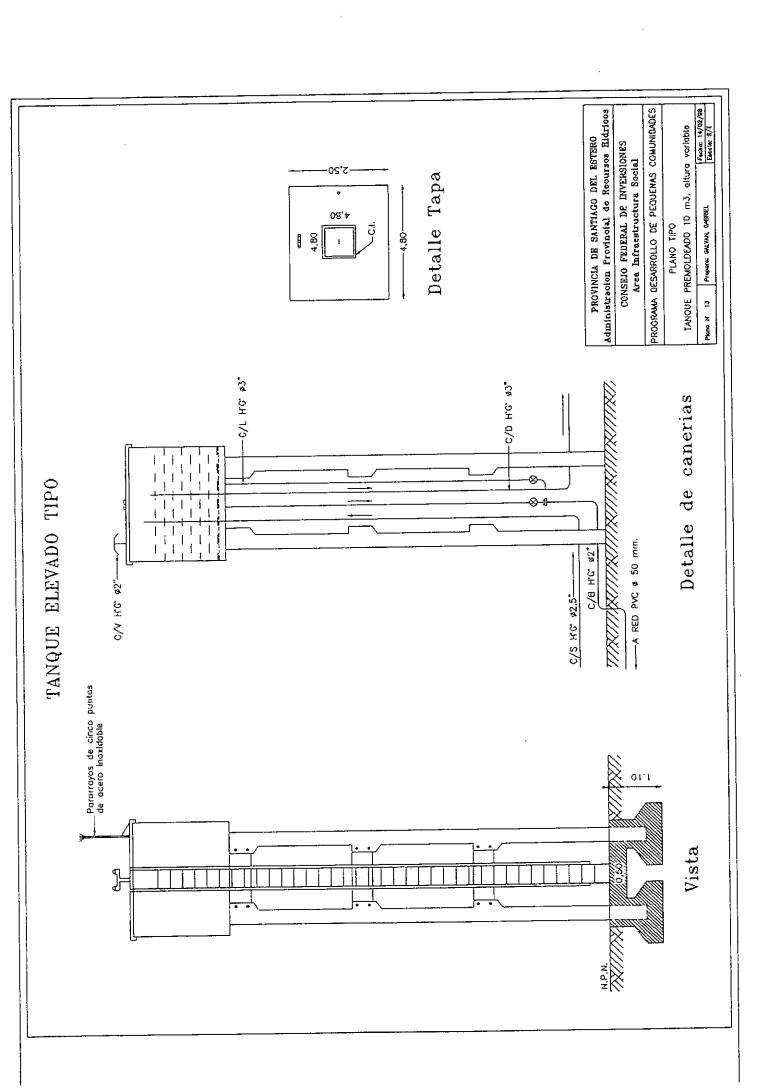
Plane N 11

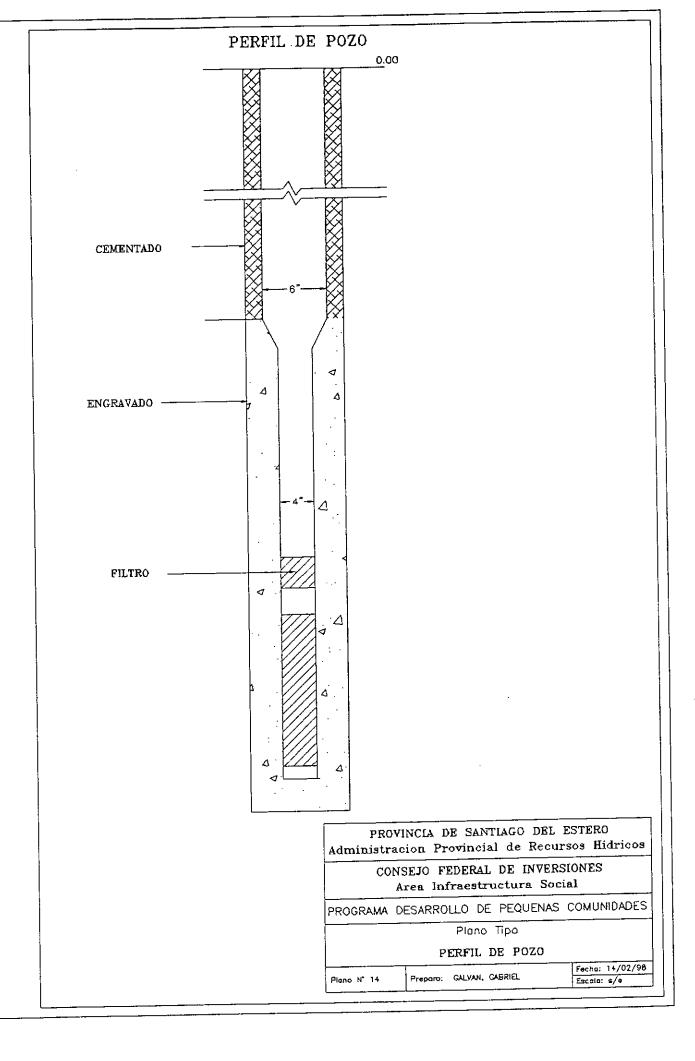
Preparo: GALYAN, GABRIEL PIO

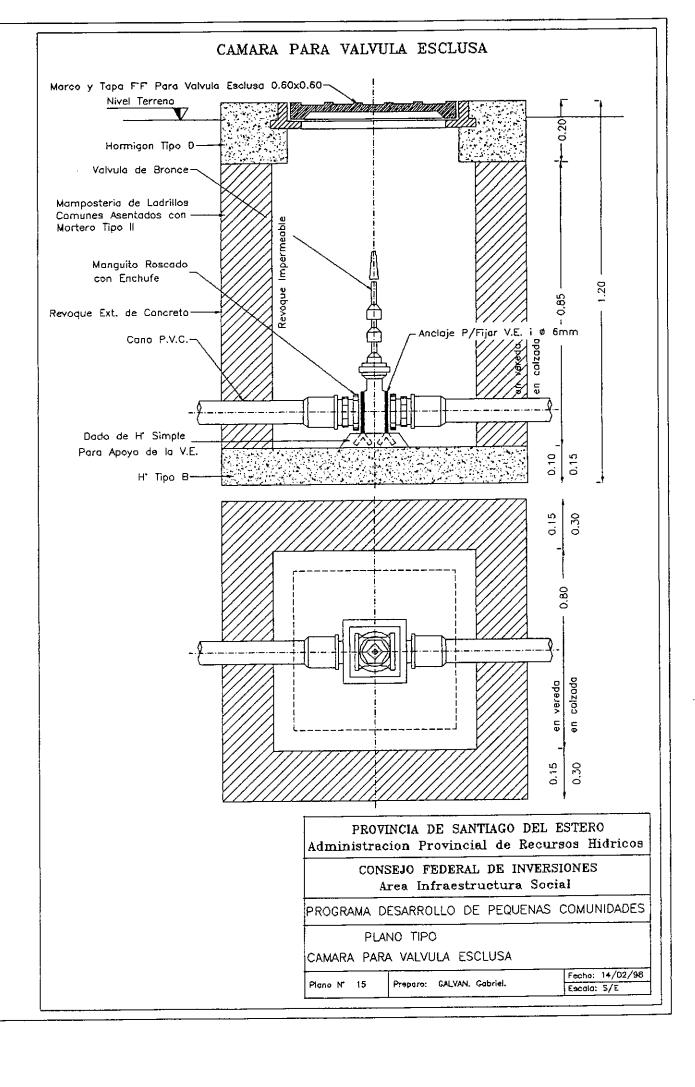
Fecho: 14/02/98

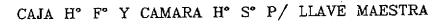
Escala:

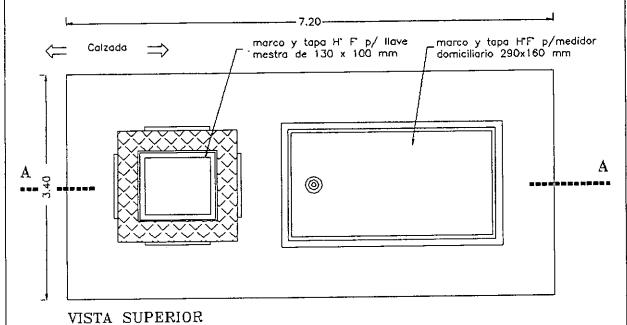


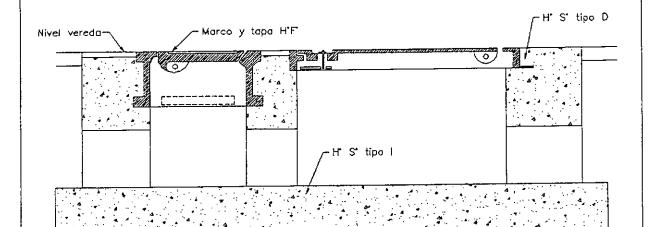












CORTE A-A

PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administracion Provincial de Recursos Hidricos

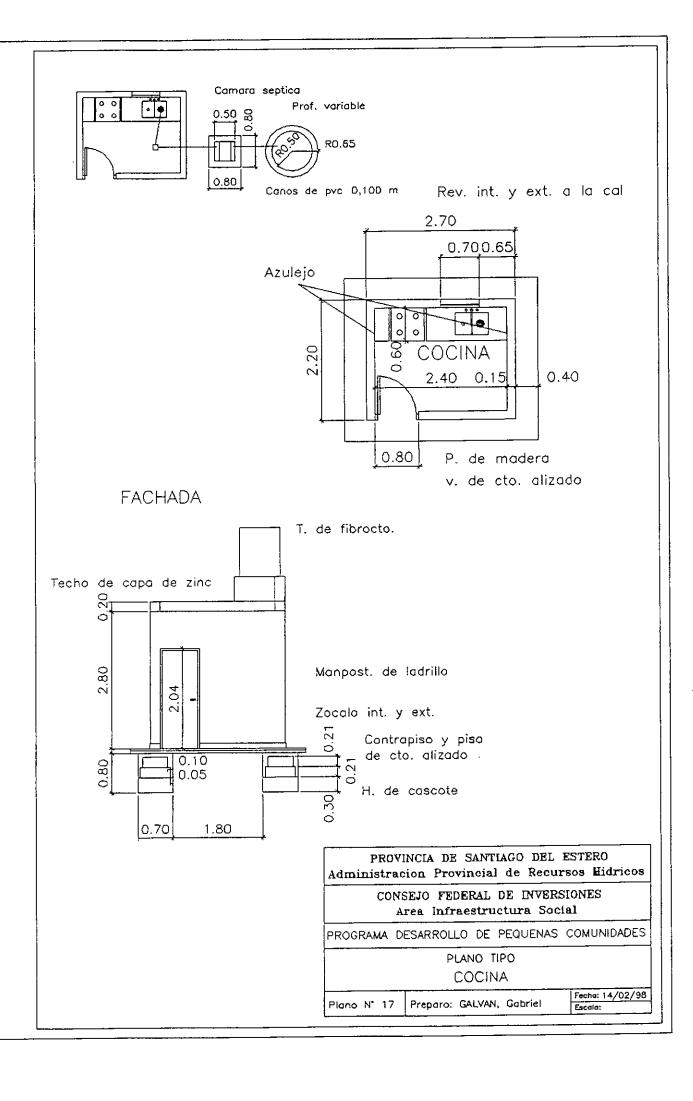
> CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraestructura Social

PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

PLANO TIPO - CAMARA P/LLAVE MAESTRA

Plano N 16 Prepara: GALVAN, Gabriel

Fecha: 14/02/98 Escala:



COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

LOCALIDAD: BAHOMA
DEPARTAMENTO: RIO HONDO

				PRECIÓ E	N PESOS	
ПЕМ		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL	TOTAL
	A) CAPTACION					
1.	Excavación y tapado de zanjas para tuberías.	m3	15	\$ 11,50	\$ 172,5 0	
2.	 a)Cañería de H°G° de 2,5°, incluido los accesorios en aspiración e impulsión a tanque elevado. b) Cañería de H°G° de 2,5°, incluido los accesorios (valvulas esclusas, tec, niples, etc) en desborde, limpieza y alimentación a red de distribución. 	m	30 40	\$ 28,41 \$ 28,41	\$ 852,27 \$ 1.136,36	
3.	Provisión y colocación de electrobomba			₩ 20,41	ψ 17.130q.00	
	sumergible N= 5 HP, Hman= 43,00 m y Q= 10,476 I/h. Se incluye cable y tablero de comando a instalar en casilla de bombeo		1	\$ 2.500,0	\$ 2.500,0	
4	Provisión de grupo electrogeno 10 KVA	gl	1	\$ 4,000,0	\$ 4,000,0	\$ 8.661,12
	B) ALMACENAMIENTO	•				4
1	Excavación y tapado de zanjas para tuberías.	т3	20	\$ 11,50	\$ 230,0	<u> </u>
6	Construcción de tanque elevado de 10.000 litros de capacidad de 12 metros de altura a fondo de cuba, en hormigón armado, incluyendo: tapa metálica, indicador de nivel, ventilación, escalera de subida y acceso al interior excavación fundaciones etc. Construcción de casilla de comando completa; con instalación de grupo electrogeno, tablero de	gl	1	\$ 14.000,0	\$ 14,000,0	•
j	comando y bases para equipo de cloración y mesada, según plano tipo.		ļ			
	nesson, segan printo apo-	gl	1	\$ 8.500,0	\$ 8.500,0	
	Equipo de desinfección: bomba dosificadora a diafragma completo.	N°	1	\$ 1. 2 50,0	\$ 1.250,0	
	Provisión de materiales y construcción de alambrado perimetral olímpico con postes de hormigón malla metálica y portón de acceso, según plano tipo.	ml	120	\$ 63,0	\$ 7.560,0	
10	Estudio de suelos para fundaciones	N°	1	\$ 2.500,0	\$ 2.500,0	
	•	ĺ	l		ŕ	\$ 34.040 ₃ 0
	C) RED DE DISTRIBUCION		ĺ	ļ		
	Excavación y tapado de zanjas para tuberías en red de distribución.	m3	795	\$ 11,50	\$ 9.142,50	

COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

LOCALIDAD: BAHOMA
DEPARTAMENTO: RIO HONDO

				PRECIO E	N PESOS	
ПЕМ	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL	TOTAL
11	Provisión y colocación de cafterías y accesorios de PVC clase 6, de diámetro: a) 63 mm J.P.	ml	20,00	\$ 2,16		
12	Provisión y colocación de válvulas de bronce de diámetro: c) 63 mm	N°	5	\$ 62,0	\$ 310,0	
13	Provisión de materiales y construcción de cámaras para válvulas esclusas, según plano tipo.	N°	5	\$ 250,0	\$ 1.250,0	
14	Provisión de materiales y construcción de pilar de mampostería de ladrillos comunes, mezela 1:3:1 revocado para grifo público, con valvula tipo esférica de bronce 3/4, conexión a caflería de distrib. según plano tipo.	N°	15	\$ 250,0	\$ 3.750,0	
	Provisión de materiales, colocación y construcción de hidrantes con cámaras incluidas.	N°	3	\$ 500,0	\$ 1.500,0	
16	Manga de agua, según plano tipo.	N°	l	\$ 500,0,	\$ 500,0	\$ 16.495,70
	D) INFRAESTRUCTURA EDILICIA *Escuela					
17	Conexion a red, con llave maestra, camara y cafteria ф 13 mm	gl	1	\$ 250,0	\$ 250,0	
	Provisión y colocación de membrana de aluminio de 4 mm. de espesor, previa renaración de superficie a impermeabilizar.	gl	1	\$ 850,0	\$ 850,0	
	Provisión e instalacion de cafteria de agua y gas, incluve cocina a gas envasado.	gĵ	Ī	0,000 \$	\$ 900,0	\$ 2.000,0
	E) HERRAMIENTAS Y REPUESTOS				:	
	Provisión de herramientas y repuestos incluyendo: Escalera (2 m), llave caño, llaves Stillson para caños hasta 4 °, 2 llaves francesas, caja herramientas con 2 destornilladores de fuerza, llaves tubo y estriadas tipo bahco					
	(desde 5cm hasta 0,30 mm.)	gl	1	\$ 2.000,0	\$ 2,000,0	\$ 2.000,0

COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO LOCALIDAD: BAHOMA DEPARTAMENTO: RIO HONDO						
				PRECIÓ E	N PESOS	
TTEM	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL	TOTAL
				TOTAL		\$ 63.196,82
SON	PESOS:SESENTA Y TRES MIL CIE	NTO NO	VENTA Y	SEIS C/82/1	00.	

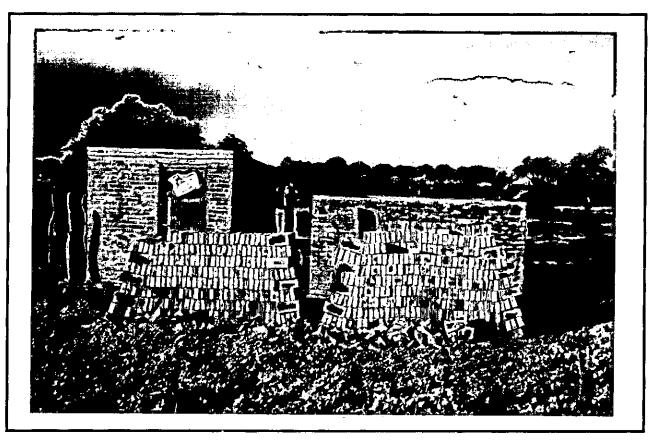
- NOTAS: a) El presupuesto se ha calculado con los precios locales de los materiales puestos en obra y los respectivos costos de la mano de obra.
 - b) En los precios unitarios se incluyen las siguientes incidencias: 15% gastos generales, 10% de beneficios, 21% de IVA y 3,5% de ingresos brutos.

ANEXOS

Análisis Físico-Químico Pozo Excavado Represa Bahoma

		Consumo Hur	nano	Consumo Animal				
Parámetro analizado	valor (mg/l)	Tolerable	Admisible	Tolerable	Admisible			
Sólidos totales	1100	1000	2000	4000	10000			
Alcafinidad total (CO ₃ Ca)	620	400	800					
Dureza total (CO ₃ Ca)	70	200	500					
Color (U.C.)		5	10					
рН	6,7	6,8	9,2					
Turbledad (NTU)		5	2-25					
Conductividad (uS/cm)	1480		2000					
Sodio	360							
Potasio	10,1							
Calcio	19			-				
Magnesio	5,4				250			
Cloruros	78	250	400-700	2000	4000			
Bicarbonatos	756,4	488	976					
Carbonatos	0							
Sulfatos	100	200	400	2000	4000			
Hierro total	1,4	0,1	0,2					
Manganeso	ned	0,05	0,1-0,5					
Amoniaco	0,05							
Nitritos			0,1		10			
Nitratos	13		45	1000	3000			
Fluoruros	******	1,5	2,4		2			
Arsénico	0.1	0,05	0,1	0,15	0,3			
Sumatoria Cationes (meq/l)	17,31							
Sumatoria Aniones (meq/ī)	16,68							
Error analítico	3,71	4	8					
Potabilidad	Sanitariamente toler	Sanitariamente tolerable por Arsénico y Hierro						

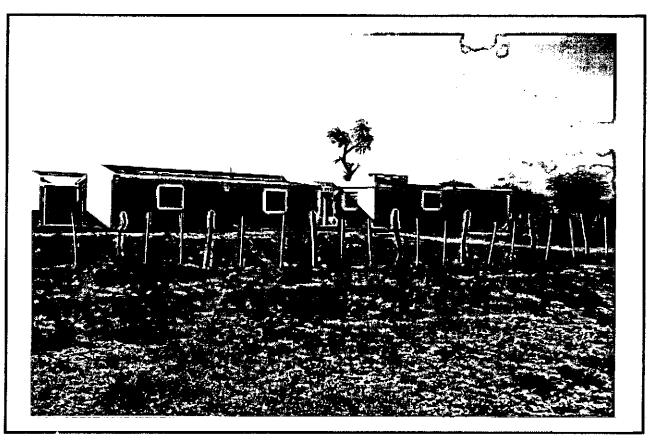
Laboratorio Dirección de Saneamiento Ambiental Provincia de Salta



Casilla de bomba



Parte de instalación de cañerías



Escuela



Vivienda cercana a la Escuela

LA DONOSA VIEJA

Carpeta Técnica Indice

- * Localización
- * Síntesis poblacional
- * Provisión de agua actual
- * Ingeniería de obra de provisión de agua
 - Memoria Técnica
 - Obra propuesta
 - Memoria Descriptiva
 - Ficha Técnica
- * Ingeniería de obra edilicia
 - Memoria Técnica
 - Obra propuesta
 - Memoria Descriptiva
- * Planos de obra
- * Cómputos métricos y presupuestos
- * Anexo

LOCALIZACION

En la provincia de Santiago del Estero, la localidad de La Donosa Vieja se encuentra ubicada en el Departamento Río Hondo y situada geográficamente a los 64° 50' 30" de Longitud Oeste y a los 27° 15' 15" de Latitud Sur.

A ésta se accede desde la ciudad Capital, por Ruta Nacional Nº 9, hasta el acceso a Colonia Tinco distante 7 km de la ciudad de Termas de Río Hondo y desde allí por un camino enripiado en buen estado se recorre 8 km hasta Colonia Tinco, continuando por este camino, intransitable en días de lluvia, se recorre 4 km para llegar a La Donosa Vieja. Esta localidad se encuentra a 4 km de la presa de Río Hondo.

El acceso es apto durante todo el año hasta la localidad de Colonia Tinco.

Se destaca que no existe servicios de transporte público directo desde la localidad hacia la Ciudad Capital, distante 85 km. Para llegar a esta última se trasladan por medios propios a Colonia Tinco y desde allí a Termas de Río Hondo (15 km).

SINTESIS POBLACIONAL

La localidad de La Donosa Vieja depende institucionalmente del Municipio de Termas de Río Hondo, Dpto. Rio Hondo.

Su población se compone de 50 habitantes, quienes ocupan viviendas tipo B de ladrillo común con techo de chapa y piso de cemeneto alisado, los habitantes son propietarios. Las viviendas beneficiadas en este proyecto son 10 (diez), que incluye un edificio público: la Escuela Primaria.

La Escuela Provincial Nº 664 Dr. Juan B. Justo es de jornada simple primaria, consta de dos aulas, dirección, comedor, dormitorio, cocina y tres baños. Todo construído en mampostería de ladrillo revocado a la cal, techos de losa, carpintería de madera, piso de mosaicos. El estado general de la construcción es bueno, con humedad en techos. La comunidad se encuentra desprovista de puesto de salud, debiendo los habitantes recurrir a la ciudad de Termas de Río Hondo.

La localidad de La Donosa Vieja no cuenta en la actualidad con provisión de energía eléctrica domiciliaria, no posee agua corriente, y los residuos domiciliarios (basura) son

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

LA DONOSA VIEJA

enterrados o quemados. Se reciben señales de radio AM de Tucumán y Santiago del Estero, FM de Termas de Río Hondo y FM y canales de televisión 8 y 10 de Tucumán.

La actividad económica más saliente es la agricultura (cultivo de maíz y zapallo) y la ganadería (cría de vacas, cabras, gallinas, etc.) para consumo propio. Otra actividad comercial es la pesca en el embalse de Río Hondo.

PROVISION DE AGUA ACTUAL

Actualmente la provisión de agua se hace a través dos perforaciones, una de las cuales es un pozo surgente entubado con cañería de PVC de 2,5" y 115 m de profundidad. El otro pozo surgente se encuentra en la antigua Estación del Ferrocarril que pertenece a la A.P.R.H. de la que se abastece el edificio escolar (a 300 m), para uso de los baños unicamente.

El agua del pozo no recibe ningún tratamiento de potabilización.

INGENIERIA DE OBRA DE PROVISION DE AGUA

Memoria Técnica

a) Población. Información General.

Escuela Nº 664 Dr. Juan B. Justo

Alumnos: 44 Docentes y Personal: 3

Turno: 1 Comedor: Si

Albergue: No Baños: Si

Jardin de Infantes: No

Puesto Sanitario: No

Puesto Policial: No

Capilla: No

Familias Cantidad: 10 Personas: 50

Disposición de unidades habitacionales: Mixta

Dotación de Red de distribución: 150 lts./hab.x día.

b) Cálculo del Volumen de Reserva.

Para el cálculo de la Población Futura se utilizará un crecimiento anual del 0,25 %, valor considerado aceptable para la Provincia, además según las normas del Ente Nacional de Obras Hídricas y Saneamiento (E.N.O.H.SA.), es factible considerar para poblaciones menores de 1.000 habitantes un incremento del 50% de la población a los 22 años. Por lo que la expresión del cálculo de la Población Futura es:

$$P_{f} = P_{i} (1+i)^{n}$$

en donde P_f= Población Futura

i =Indice de Crecimiento Anual 0,25 %

n =Número de años en el período considerado

Población actual

Para la Población Inicial se tubo en cuenta el relevamiento de tipo social, cultural y económico realizado oportunamente, el cual dió como Población Actual 50 habitantes.

Población futura a 12 años.

$$P_{12} = 50 \text{ hab. } x (1+0.025)^{12} = 67 \text{ hab.}$$

Población futura a 22 años.

$$P_{22}$$
= 50 hab. x $(1+0.025)^{22}$ = 86 hab.

Dotación.

Debido a las características de la población se adopta una dotación media de 150 lts./hab. x día.

Caudales (Medio y Máximo Diario; Máximo Horario)

$$Q_m = Q \times \alpha_D$$
 (caudal máximo diario)

$$Q_M = Q \times \alpha$$
 (caudal máximo horario)

 α_D = Coeficiente de oscilación diario = 1,30

 α_H = Coeficiente de oscilación horaria = 1,38

$$\alpha = \alpha_D \times \alpha_H = 1.30 \times 1.38 = 1.80$$

-							
1 00	caudales	SP	resumen	ខព	Iа	tabla	siguiente:
4.1	Caucinos	30	1030111011	Ų II	11.	CHENCE	CHECK COLUMN

PERIODO	POBLACION	DOTACION	CAUDALES		-
AÑOS	N°de hab.	lts./hab.x día	m3/día	lts./seg	Símbolo
			7,50	0,087	Qo
0	50	150	9,75	0,113	Q _{m0}
			13,50	0,156	Q _{M0}
			10,05	0,116	Q ₁₂
12	67	150	13,06	0,151	Q _{m12}
			18,09	0,209	Q _{M12}
			12,90	0,149	Q ₂₂
22	86	150	16,77	0,194	Q _{m22}
			23,22	0,269	Q _{M22}

- * Para el cálculo de la red de distribución se usará el Caudal Máximo Horario a 22 años (23,22 m3/día).
- * El Caudal Medio Diario a 22 años se utilizará para el cálculo del tanque elevado (12,90 m3/día).
- * El Caudal Máximo Diario a 12 años se utilizará para el cálculo del equipo de bombeo (13,06 m3/día).

Volumen mínimo de reserva

De acuerdo con las normas, se establece que el volumen minimo de almacenamiento es el correspondiente al 25 % del Caudal Medio Diario para la Población de proyecto a 22 años.

El Caudal Medio Diario a 22 años es 12,90 m3/día, entonces el volumen de almacenamiento será:

$$V_{min} = 12.90 \text{ m}3/\text{dia} \times 0.25 = 3.22 \text{ m}3$$

Se adopta un tanque elevado de 10 m de altura de fuste y 10 m³ de capacidad, por razones de economía y practicidad, ya que en la zona se comercializa tanques prefabricados cuyo volumen mínimo es el mencionado.

La cisterna tendrá un volumen igual al adoptado al tanque elevado, por idénticas razones.

El equipo de bombeo que se usará para la aspiración e impulsión desde la cisterna al tanque elevado es calculado teniendo en cuenta el Caudal Máximo Diario a 12 años: 13,06 m³/día. El tiempo total de bombeo adoptado es de 2 h/día. El Caudal de Bombeo será:

$$Q_R = _13,06 \text{ m}^3/\text{dia}_ = 6,53 \text{ m}^3/\text{h} = 1,81 \text{ l/s}$$

2 h/dia

El diámetro económico de la tubería de impulsión se calcula aplicando la fórmula de Bresse:

$$D = K \cdot X^{1/4} \cdot Q_B^{1/2}$$

donde:

D = Diámetro de la tubería (m)

K = Coeficiente = 1.3

X = Número de horas de bombeo por día = 2/24 = 0.083

 $Q_B = Caudal de bombeo = 0,00181 m³/s$

$$D = 1.3 \cdot (0.083)^{1/4} \cdot (0.00181)^{1/2} = 0.0297 \text{ m}$$

Para la aspiración e impulsión se adopta cañería de hierro galvanizado de diámetro 2", logrando una velocidad más adecuada y pérdidas admisibles.

$$Q_B = 1.81 \text{ H/s}$$
 , $D = 0.0508 \text{ m}$ y $V = 0.90 \text{ m/s}$

La altura manométrica será la suma de alturas parciales, ya sea por diferencia de niveles o por pérdidas localizadas o en la conducción.

$$H_m = H_g + H_f + H_l$$

donde:

 $H_m = Altura manométrica$

 H_g = Diferencia de cota entre techo de cuba de tanque elevado (113 m) y cota de aspiración de equipo de bombeo (-3 m) = 16 m

H_f = Pérdidas en la conducción

 H_1 = Pérdidas localizadas

La longitud de la cañería de impulsión es 30 m.

Para el cálculo de las pérdidas de carga por conducción se usa la fórmula de Hazen-Williams:

$$J = 10,643 \cdot (Q_B/C)^{1.85} \cdot D^{-4.87}$$

 $J = 10,643 \cdot (0,0181/125)^{1.85} \cdot (0,0508)^{-4.87} = 0,024 \text{ m/m}$

$$H_f = 0.024 \text{ m/m}$$
 . 30 m = 0.71 m

Se adopta pérdida por conducción $H_f = 0.80$ m.

Para cuantificar las pérdidas localizadas se utiliza el método de longitudes equivalentes, con ayuda de tablas que dan dichas longitudes.

1 Válvula de retención	100 D
l Válvula esclusa	8 D
1 Entrada normal	50 D
4 Curvas a 90°	120 D
2 Curvas a 45°	<u>15 D</u>
	293 D

Longitud equivalente: 293 x 0,0508 m = 14,88 m

$$H_t = 14.88 \text{ m} \cdot 0.024 \text{ m/m} = 0.35 \text{ m}$$

Se adopta para pérdidas localizadas $H_1 = 0,40 \text{ m}$

$$H_m = 16 \text{ m} + 0.80 \text{ m} + 0.40 \text{ m} = 17.20 \text{ m}$$

Se adopta una altura manométrica $H_m = 17 \text{ m}$.

La potencia del conjunto a bombear se calcula con:

$$N = 1.000 Q_B x H_m = 1.000 x 0.00181 x 17 = 0,68 HP$$
75 x h
75 x 0,60

En la práctica se incrementa el 50%, quedando:

$$N = 1,03 HP$$

Se adopta:
$$N = 1 \text{ HP}$$
 $H_m = 17 \text{ m}$ $Q_B = 6.516 \text{ l/h}$

El cálculo de la red de distribución se hace considerando el gasto hectométrico para el Caudal Máximo Horario a 22 años: 0,269 l/s.

Se colocará grifos públicos estratégicamente ubicados a los efectos de servir a viviendas próximas, cuando se encuentren dispersas.

Obra propuesta

La obra proyectada contempla la provisión de agua potable a las viviendas, a través de conexiones domiciliarias o de grifos públicos colocados en los lugares de mayor concentración poblacional.

Para ello se utilizará el pozo surgente existente y se preve la instalación de una cisterna (10 m³) prefabricada enterrada con sus respectivas cañerías, desde la cual se aspirará, e impulsará el agua a un tanque elevado de 10 m³ de capacidad y 10 m de altura de fuste, que se deberá proveer. Para ello se contempla la construcción de una casilla de comando y depósito, donde se alojará la bomba dosadora y el equipo de bombeo, ambos accionados por un grupo electrógeno, a proveer. Desde el tanque se distribuirá el agua a la red proyectada. Todo con sus respectivas cañerías. Se preve también la construcción del alambrado perimetral con portón de acceso.

Memoria descriptiva

El objetivo de la obra es el abastecimiento de agua potable a la población mediante grifos públicos a partir de la captación, tratamiento, almacenamiento y distribución.

La obra comprende la instalación de grifos públicos ubicados de tal manera de permitir el servico en forma igualitaria a los habitantes de la localidad.

La captación se efectuará del pozo surgente comunitario existente.

El único tratamiento a realizar al agua será la cloración mediante un equipo dosador, a pesar de las características fisico-químicas del agua de la perforación. Estas, de acuerdo a las normas, están excedidas en sulfatos; sin embargo son bien toleradas por la población, por lo que no se considera necesario la instalación de una Planta de Osmosis Inversa.

Por otro lado, el agua del pozo existente es la única fuente de agua de que se dispone y viene abasteciendo a la población desde la época del asentamiento de la misma.

Además, de acuerdo al relevamiento efectuado, no existen casos de muerte y/o enfermedades causadas por ingesta de agua con estas características.

La instalación de una Planta de Osmosis Inversa no certifica que la población hará uso de la misma, dada la idiosincracia de los pobladores del lugar.

Por último, el requerimiento de personal apto para la operación y mantenimiento del equipo de la planta, como asi también el costo de los insumos, hace que ante la menor falla deje fuera de servicio a la misma.

Todos los puntos observados precedentemente confirman el criterio adoptado de no usar una Planta de Osmosis Inversa.

Para el almacenamiento del agua deberá instalarse una cisterna de hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad, enterrada. Además se preve la colocación de un tanque elevado de hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad y 10 m de altura de fuste, que llevará la instalaciones complementarias necesarias: baliza, pararrayo, indicador de nivel, escalera, etc. Las cañerías de aspiración, impulsión, desborde y limpieza serán de hierro galvanizado de 2" de diámetro.

Para la red de distribución se usará cañería de PVC clase 6 de diámetros 50 mm y 63 mm, con junta elástica y junta pegada, con sus respectivas piezas especiales.

Se instalará grifos públicos para agua potable en lugares estratégicamente ubicados, a los fines de servir a la población que no pueda realizar su propia conexión. Los grifos serán de bronce de tipo esférico de 3/4".

Se construirá cámaras para válvulas esclusas, con cuerpo de bronce, en puntos determinados a fin de poder cortar el servicio en caso de reparación de la red y con el objeto de no dejar a toda la población sin provisión.

En la base de los pilares de los grifos públicos se colocarán válvulas y accesorios para la derivación a las viviendas. La conexión a las mismas correrá por cuenta de cada usuario.

Se instalará una manga de agua en las cercanías del tanque elevado, para la provisión a los pobladores que no son beneficiados por la red de distribución.

Se construirá una sala de comando y depósito para los equipos de bombeo y dosador y el grupo electrógeno, con alambrado perimetral de 120 m de longitud y portón de acceso.

Nota: No se realizó estudios ni ensayos de suelos, entendiéndose con esto que deberá verificarse previamente a la ejecución de la obra la capacidad portante de los mismos, así como su agresividad hacia los materiales que componen los elementos estructurales.

La cloración deberá realizarse en el tanque elevado y en la cisterna a fin de lograr una mayor permanencia del cloro en el agua y favorecer su acción bactericida. Cuando fuera

100,68

necesario trasladar el agua en envases o bidones se deberá agregar dos gotas de lavandina concentrada por cada litro, dejándola en reposo durante media hora antes de consumirla. Debido a que la lavandina de uso doméstico es afectada por la luz, el calor y el paso del tiempo, se recomienda mantenerla en lugar fresco y oscuro y usarla preferentemente dentro de los cuatro meses de envasada.

Antes de ser liberada la obra al servicio deberá verificarse los valores de cloro activo exigidos para la obra, respetando la concentración de cloro residual a la salida de los grifos de 0,4 a 0,6 ppm.

Ficha Técnica

a) Diámetro de las Cañerías.

Cota de referencia

Nivel de base de tanque 100,00

Cañería de la red de distribución

De tanque a punto de menor presión en red

Cota de entrega (presión minima: punto 5)

Material PVC Clase 6 junta a pegar y elástica

Cota de terreno de salida 110,00

Presión minima: 9,19

Diámetro a colocar: 50 y 63 mm.

b) Características de los Tanques de Almacenamiento

Cisterna: De hormigón prefabricada de 10 m³ de 2 x 2 x 2,5 m con sus respectivas cañerías de impulsión y desborde en hierro galvanizado de 2" de diámetro, escalera, tapa metálica de ingreso y cañería de ventilación.

Tanque Elevado: De hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad y 10 m de altura de fuste, las cañerías de alimentación, desborde, limpieza y distribución será de hierro galvanizado de 2" de diámetro, escalera exterior con guardahombre e interior para acceso a la cuba, pararrayo, baliza, tapa metálica de acceso y cañería de ventilación.

Bomba de Agua:

Tipo: Centrífuga

Potencia: N = 1 HP

Altura Manométrica:

 $H_m = 17 \text{ m}$

Caudal de Bombeo:

 $Q_B = 6.516 \text{ l/h}$

Cañería de Aspiración e Impulsión:

H°G° de 2"

Altura de Impulsión:

 $H_G = 16 \text{ m}$

INGENIERIA DE OBRA EDILICIA

Memoria Técnica

Escuela Provincial Nº 664 Dr. Juan B Justo:

El edificio escolar presenta, en general, un buen estado de matenimiento en cuanto a su estructura (techo de losa con filtraciones, revoque, pisos y carpintería en buen estado), los baños están en buen estado y tienen conexión de agua desde la surgencia ubicada en la antigua estación del F.C.G.B. Cuenta con dos aulas, una habitación para las maestras, dirección, tres baños y cocina sin conexiones de agua y gas. Ventanas de carpintería de aluminio y pisos de mosaico.

Concurren diariamente al establecimiento entre docentes y alumnos 47 personas.

Obra Propuesta

Escuela Provincial Nº 664 Dr. Juan B Justo:

Conexión a la red de agua potable proyectada. Provisión y colocación de un tanque de 1.000 lts. de reserva, con sus respectivas cañerías. Provisión e instalación de las cañerías de agua y gas a la cocina existente. Provisión y colocación de paneles fotovoltaicos. Impermeabilización de los techos existentes.

Memoria Descriptiva

El objetivo de la obra es contemplar en la Escuela existente las construcciones, adecuaciones, reparaciones o provisiones necesarias para mejorar la condición del edificio y el funcionamiento del mismo.

Escuela Provincial Nº 664 Dr. Juan B Justo:

Para la conexión domiciliaria se efecturá derivaciones de la red principal a través de abrazaderas (según diámetro de la red) a tuberías de polietileno de baja densidad de 13 mm de

diámetro, cada derivación dispondrá de una llave maestra de igual diámetro en cajas de hormigón premoldeado para conectarse a la cañería interior a instalar en la subida del tanque de 1.000 l a proveer y colocar. Desde éste se distribuirá a la cocina existente.

Se impermeabilizará los techos existentes con membrana de 4 mm de espesor.

En la cocina existente se proveerá e instalará las cañerías de gas y agua, tanto desde el tanque como para el desagüe. Se proveerá una cocina a gas envasado.

Debido a que esta localidad no cuenta con el suministro de energía eléctrica se considerará la provisión y colocación de equipos fotovoltaicos de iluminación para vivienda tipo rural, en la escuela. Estos equipos consistirán en un módulo fotovoltaico de una potencia de generación de 90 W y una tensión de 12 volt. de corriente continua que permitirá la utilización de 2 luminarias y un televisor blanco y negro durante cuatro horas diarias. La colocación de estos paneles en la escuela permitiría la adecuada conservación de alimentos mediante un equipo de refrigeración. La ventaja del empleo de los equipos fotovoltaicos es que su mantenimiento es mínimo, además de ser una fuente inagotable de energía. Estos equipos permiten la ampliación de su capacidad mediante el empleo de una mayor cantidad de paneles. El equipo esta compuesto por un módulo fotovoltaico, una estructura de montaje, un regulador automático y una batería estacionaria.

En cuanto a las recomendaciones del manejo del sistema de agua es que la misma sea exclusivamente para el consumo humano por lo que periódicamente se deberá efectuar una inspección de las instalaciones a fin de detectar pérdidas en ella, además se debe evitar el uso indiscriminado y el derroche del agua.

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

PLANILLA PARA CALCULO DE RED DE DISTRIBUCION

Altura del Tanque en m.: 10

Cota del terreno pié Tanque: 100

Gasto Hectometrico, Hm. = 0,000316

CARGA EST. A PIE TANQUE =

110

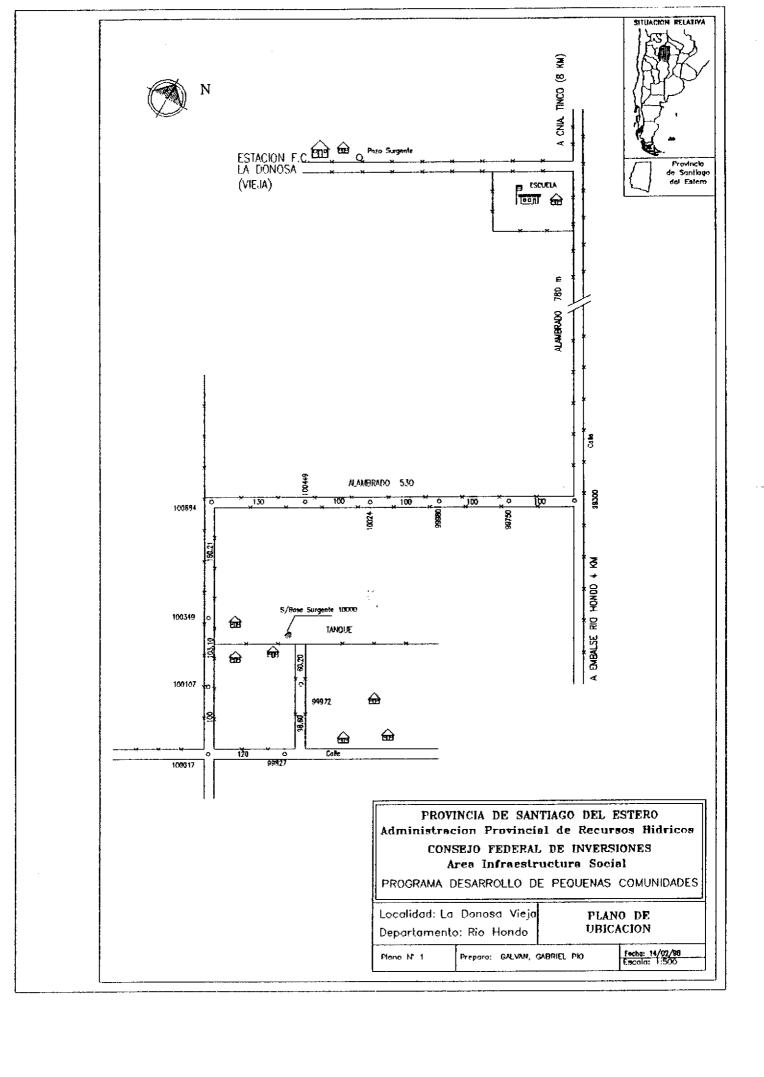
LONG SEC TOTAL Caudales Caudales (m) DIAM Perdida Veloc. Cotas Piezom. Cot. Terr. Carga (m) (m/seg) Origen Extremo DIAM Perdida Veloc. Cotas Piezom. Cot. Terr. Carga (m) (m/seg) Origen Extremo Disp. Disp. Extremo Disp.		Estatica	10,00),17	10,22	86,6	9,32	
LONG SEC TOTAL Caudales Caldales Total DIAM Perdida Veloc Cotas Piezom. Cot. Terr. PRINC (m) (m) (m) Carga (m) (m/seg) Origen Extremo Extremo Extremo Cot. Terr. 20 0 20 0,263 0,269 0,266 63 0,0039 0,09 110,00 110,00 100,00 100,00 100,00 100,00 100,00 100,00 100,00 100,00 100,00 100,00 100,00 100,00 0,111 0,0151 0,001 0,0028 0,001 109,91 109,91 100,00 100,00 100,00 0,111 0,111 0,001 0,0013 0,001 109,91 100,98 100,00 100,00 100,00 0,111 0,111 0,001 0,0013 0,003 0,003 0,111 0,001 0,0013 0,003 0,003 0,003 0,003 0,003 0,003 0,003 0,003 0,003 0,003 0,003 0,	ga		_	_			_	
LONG. SEC. TOTAL Caudales Caudales OIAM Perdida Veloc. Cotas Piezom. PRINC (m) (m) (m) (m/seg) Origen Extremo 20 0 20 .0,263 0,269 0,266 63 0,0039 0,09 110,00 110,00 170 0 170 0,209 0,054 0,263 0,238 50 0,0834 0,12 110,00 109,91 150 0 150 0,000 0,047 0,047 0,026 50 0,0012 0,01 109,91 109,91 160 0 160 0,111 0,051 0,111 0,061 50 0,0138 0,07 109,91 109,88 350 0 350 0,000 0,111 0,111 0,061 50 0,0138 0,03 109,88 109,87	Car	Disp	10,00	10,08	10,13	9,86	9,19	
LONG SEC TOTAL Caudales Caudales OIAM Perdida Veloc Cotas Piezo PRINC (m) (m) (m) Extremo G. ruta G Tot G. Calc (m) Carga (m) (m/seg) Origen 20 0 20 .0,263 0,066 0,269 0,266 63 0,0039 0,09 110,00 170 0 170 0,209 0,054 0,263 0,238 50 0,0834 0,12 110,00 150 0 150 0,000 0,047 0,047 0,026 50 0,0012 0,01 109,91 160 0 160 0,111 0,051 0,111 0,011 0,0051 50 0,0138 0,03 109,98	Cot. Terr.	Extremo	100,00	99,83	82,66	100,02	89'001	
LONG SEC. TOTAL Caudales Caudales DIAM Perdida Veloc. PRINC (m) (m) (m) Extremo G. ruta G. Tot. G. Calc. (m) Carga (m) (m/seg) 20 0 20 -0,263 0,006 0,269 0,269 0,266 63 0,0039 0,09 170 0 170 0,209 0,054 0,263 0,238 50 0,0834 0,12 150 0 150 0,000 0,047 0,047 0,026 50 0,0012 0,01 160 0 160 0,111 0,051 0,161 0,161 0,061 50 0,0138 0,07 350 0 0 0 0,111 0,111 0,061 50 0,0138 0,03	om.	Extremo	110,00	16,601	16,601	109,88	109,87	
LONG. SEC. TOTAL Caudales Caudales DIAM Perdida PRINC (m) (m) (m) (m) Carga (m) (m) Carga (m) 20 0 20 .0,263 0,006 0,269 0,266 63 0,0039 170 0 170 0,209 0,054 0,263 0,238 50 0,0834 150 0 150 0,000 0,047 0,047 0,026 50 0,0012 160 0 160 0,111 0,051 0,111 0,061 50 0,0138 350 0,000 0,111 0,111 0,061 50 0,0138	Cotas Piez	Origen	110,00	110,00	16'601	16'601	109,88	
LONG. SEC. TOTAL Caudales Caudales DIAM PRINC (m) (m) (m) Extremo G. ruta G Tot. G. Calc. (m) 20 0 20 .0,263 0,006 0,269 0,266 63 170 0 170 0,209 0,054 0,263 0,238 50 150 0 150 0,000 0,047 0,047 0,026 50 160 0 160 0,111 0,051 0,161 0,061 50 350 0 350 0,000 0,111 0,111 0,061 50	Veloc.	(m/seg)	0,09	0,12	0,01	0,07	0,03	
LONG SEC. TOTAL Caudales PRINC (m) (m) (m) Extremo G. ruta G Tot. G. Calc. 20 0 20 -0,263 0,006 0,269 0,266 170 0 170 0,209 0,054 0,263 0,238 150 0 150 0,000 0,047 0,047 0,026 160 0 160 0,111 0,051 0,161 0,061 350 0 0 0,111 0,111 0,061 0,061	Perdida	Carga (m)	0,0039	0,0834	0,0012	0,0288	0,0138	
LONG SEC. TOTAL Caudales PRINC (m) (m) (m) Extremo G. ruta G Tot. 20 0 20 0,263 0,006 0,269 170 0 170 0,209 0,054 0,263 150 0 150 0,000 0,047 0,047 160 0 160 0,111 0,161 0,161 350 0 350 0,000 0,111 0,111	DIAM			90	50	50	50	
LONG SEC TOTAL Caudales PRINC (m) (m) (m) Extremo G. ruta 20 0 20 0,263 0,006 170 0 170 0,209 0,054 150 0 150 0,000 0,047 160 0 160 0,111 0,051 350 0 0,000 0,111		G. Calc.	0,266	0,238	0,026	0,139	0,061	
LONG SEC TOTAL Extremo C 20 0 20 0,263 (170 0 170 0,209 (150 0 160 0,111 (150 0 350 0,000 (150 0,0	S	G Tot.	0,269	0,263	0,047	0,161	0,111	
LONG SEC TOTAL PRINC (m) (m) (m) 20 0 20 170 0 170 150 0 150 160 0 160 350 0 350	Caudale	G. ruta	900'0	0,054	0,047	0,051	0,111	
LONG. 20 20 170 150 160 350		Extremo	.0,263	0,209	0,000	0,111	0,000	
LONG. 20 20 170 150 160 350	TOTAL	(m)	70	170	150	160	350	
LONG. 20 20 170 150 160 350	SEC	(E)	0	0	0	0	0	
RA MO 7 - 1 1 - 2 2 - 3 2 - 4	LONG.	PRINC (m)	20	170	150	160	350	
	TRA	MO	T - 1	1-2	2-3	2 - 4	4-5	

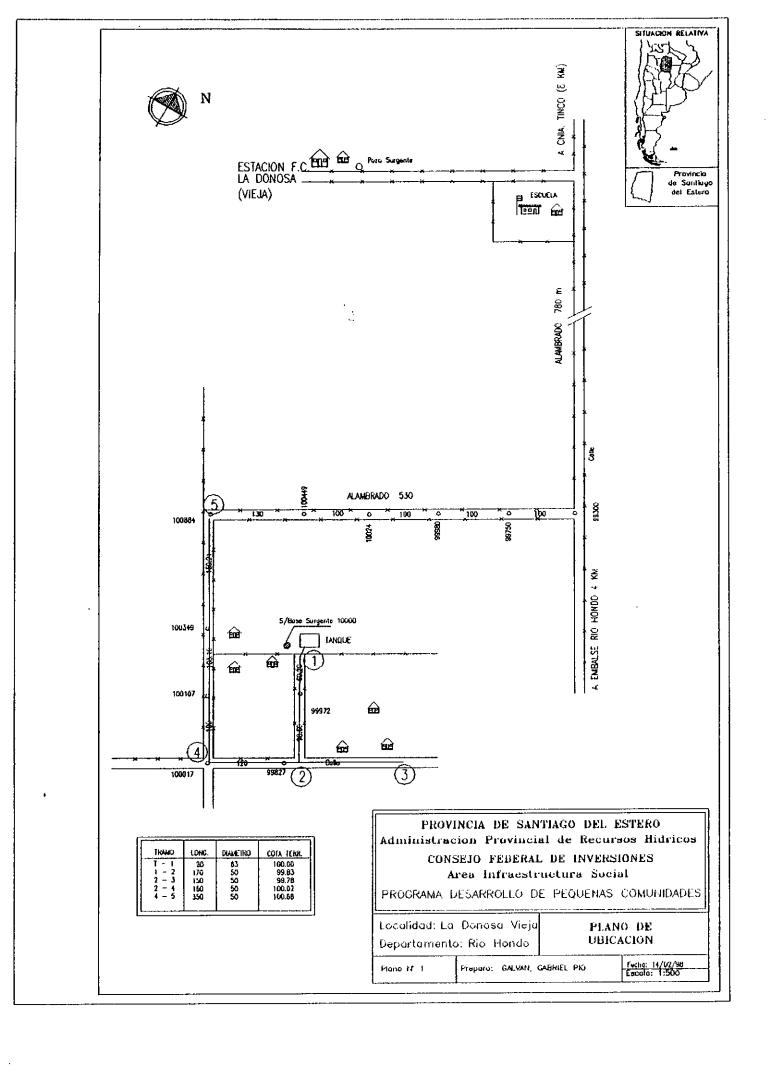
850,00

850,00

Programa Desarrollo de Pequeñas Comunidades

PLANOS DE OBRA







ESTACION F.C. Eng the Puzo Surgente LA DONOSA

(VIEJA)

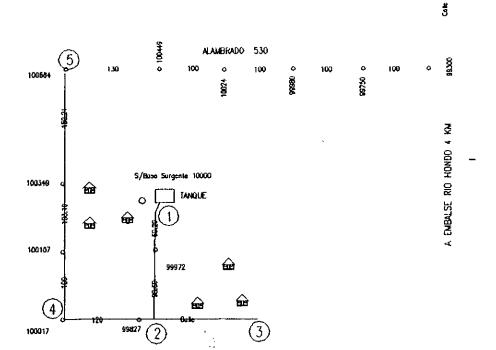
A CNIK, TINCO (E KM)

Provincia de Santiago del Estero

SITUACION RELATIVA

ESCUEIA

ALAMBRADO 780 m



TRANO	LONG.	DUMETRO	COTA TERR
T - I I - 2 2 - 3 2 - 4 4 - 5	28 170 150 160 350	83 50 50 50	100.00 99.83 99.78 100.02 100.68

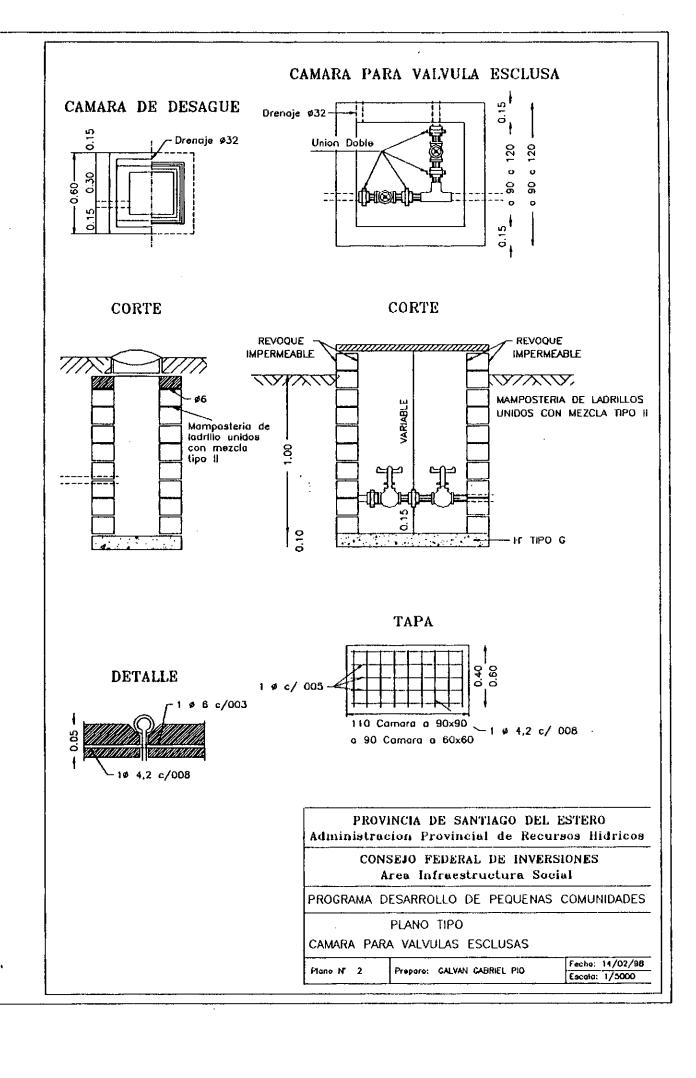
PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administracion Provincial de Recursos Hidricos CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraestructura Social

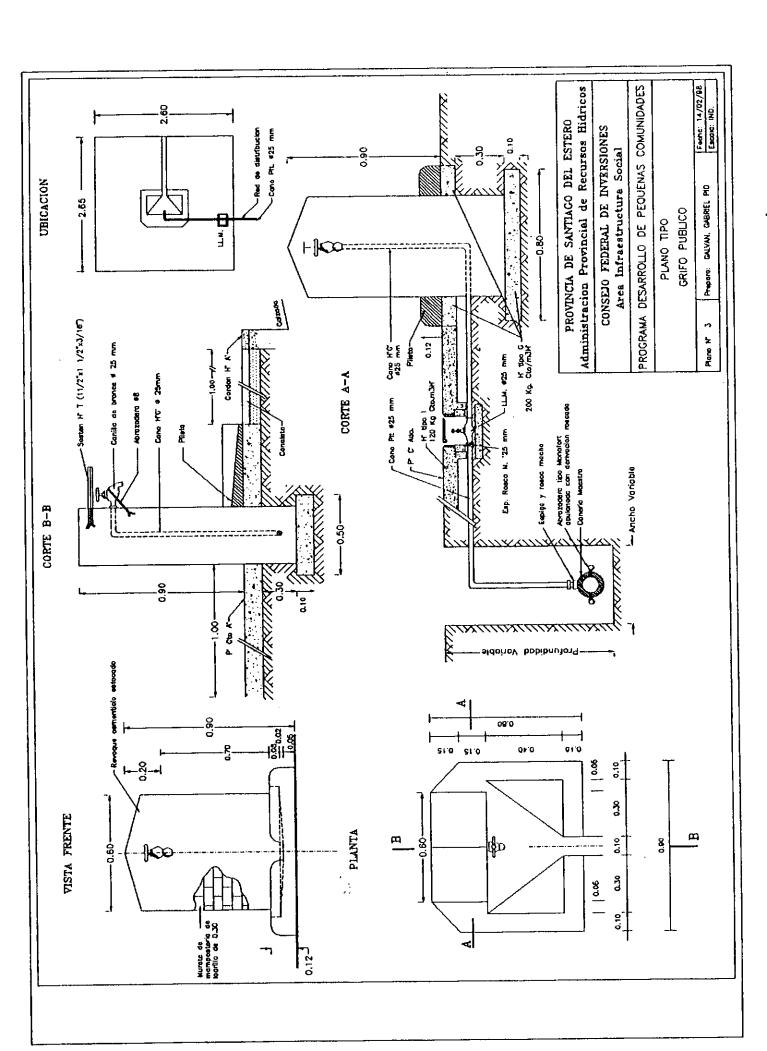
PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

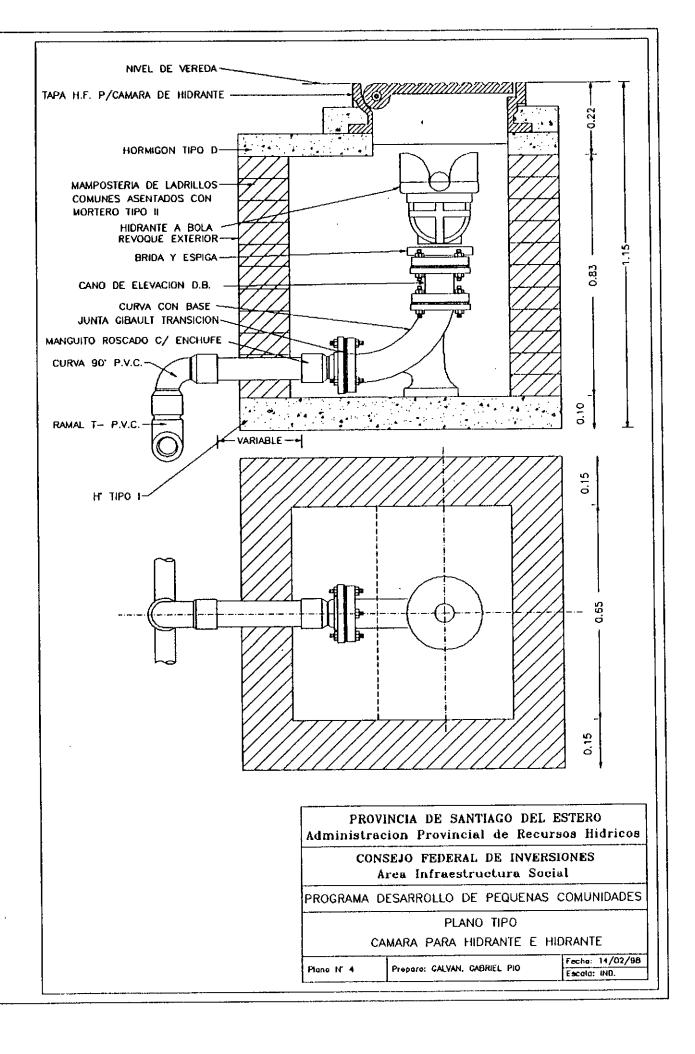
Localidad: La Donosa Vieja Departamento: Rio Hondo

PLANO DE UBICACION

Plano N° 1 Preparo: GALVAN, GABRIEL PKI



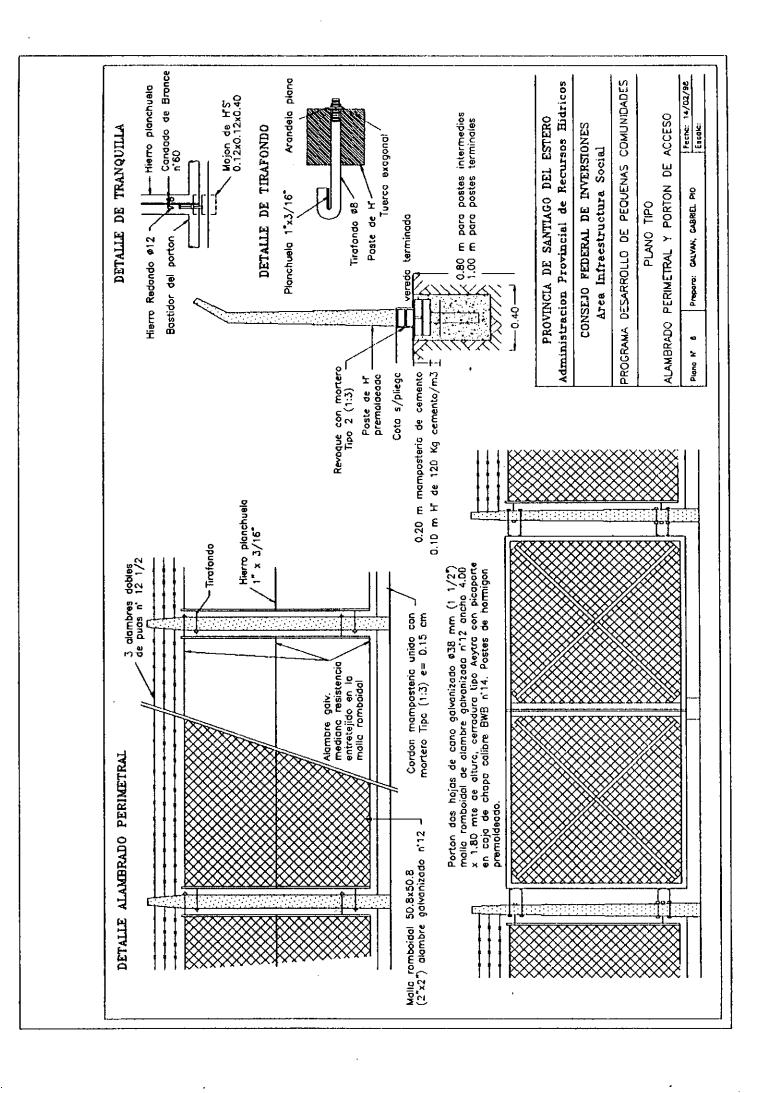


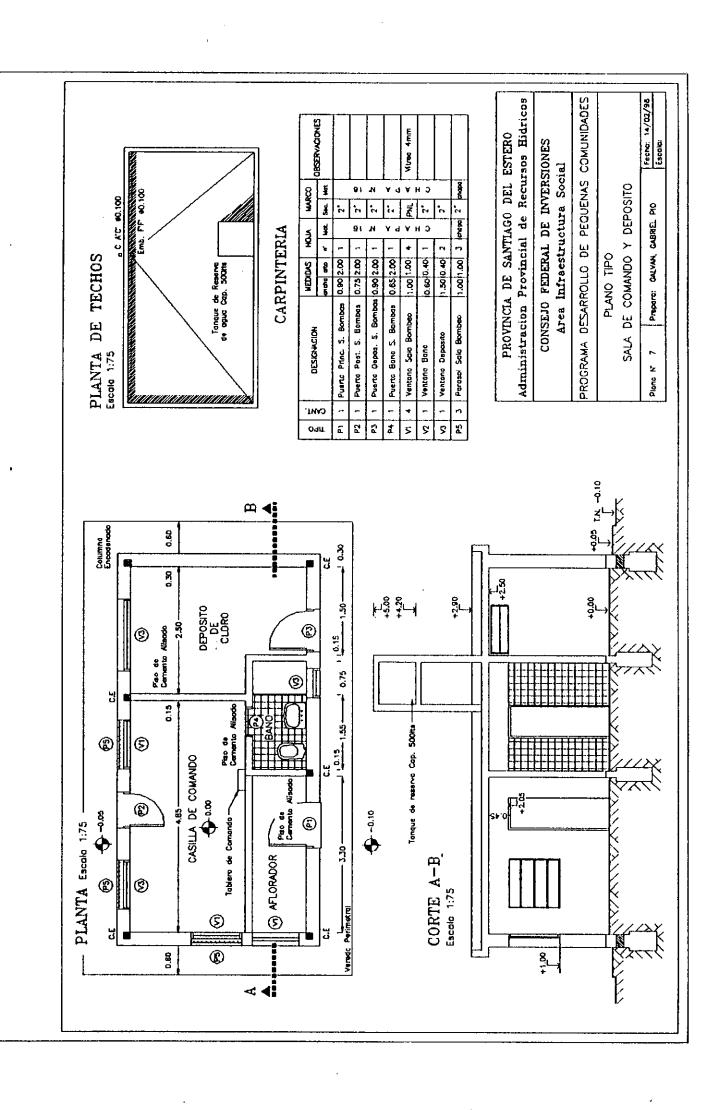


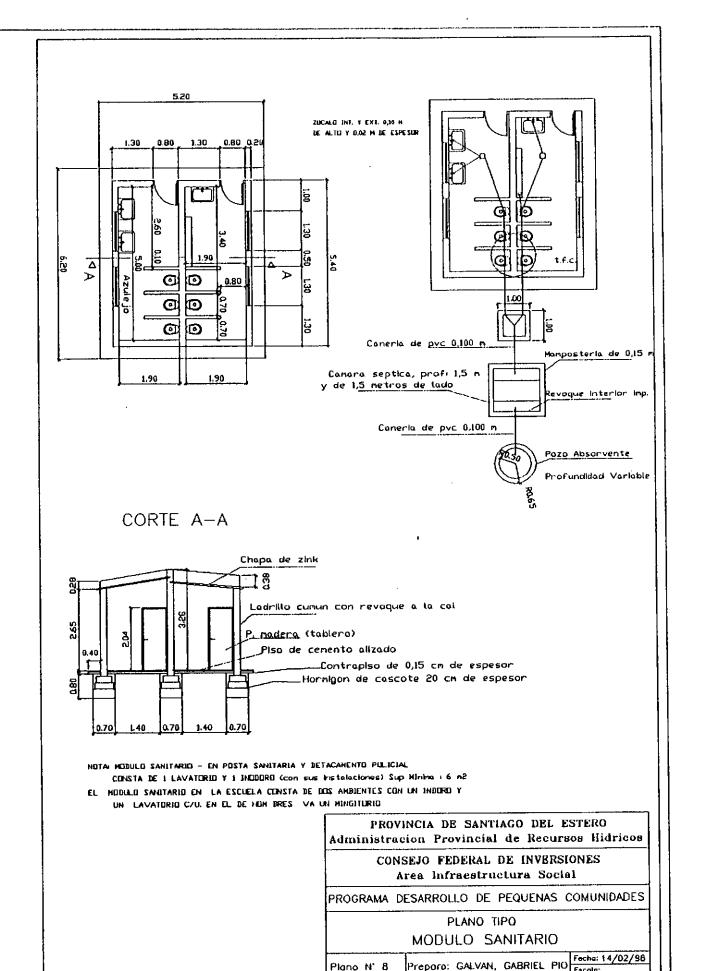
TAPA METALICA Escala 1:10 L. 40×4 Marco Planchuela 40x5 120 ----Planchuela 40x8 - Orificio #18 Tapa Chapa rayada de 4mm - L. 40x4 Orificio #B para Candado A= B+110 Hierro Ø16 Planchuela 40x5 Burlete de goma - Planchuela 40x8 VENTILACION S/Escala Codo M.H. 90° Cuplo cortada por el medio -Soldar malla de bronce 1mm -Cano de HG Ø75 — Anclojé PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administracion Provincial de Recursos Hidricos CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraestructura Social PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES PLANO TIPO TAPA METALICA Y VENTILACION Fecha: 14/02/98 Escalo:

Plano N 5

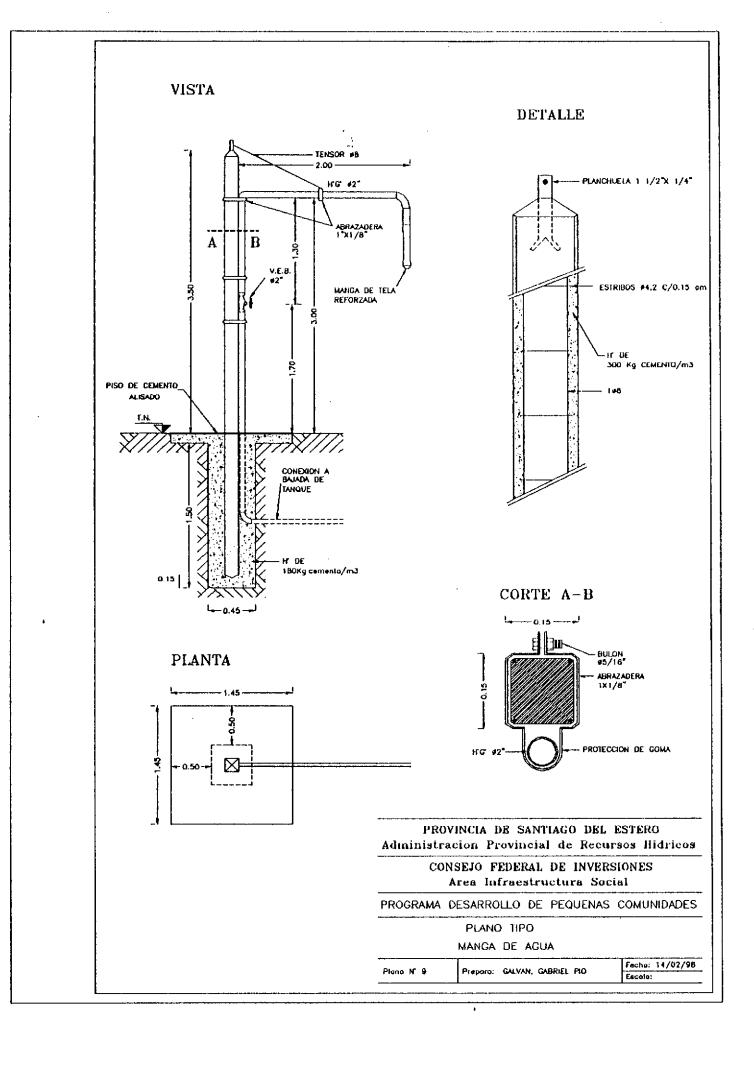
Preparo: GALVAN GABRIEL PIO

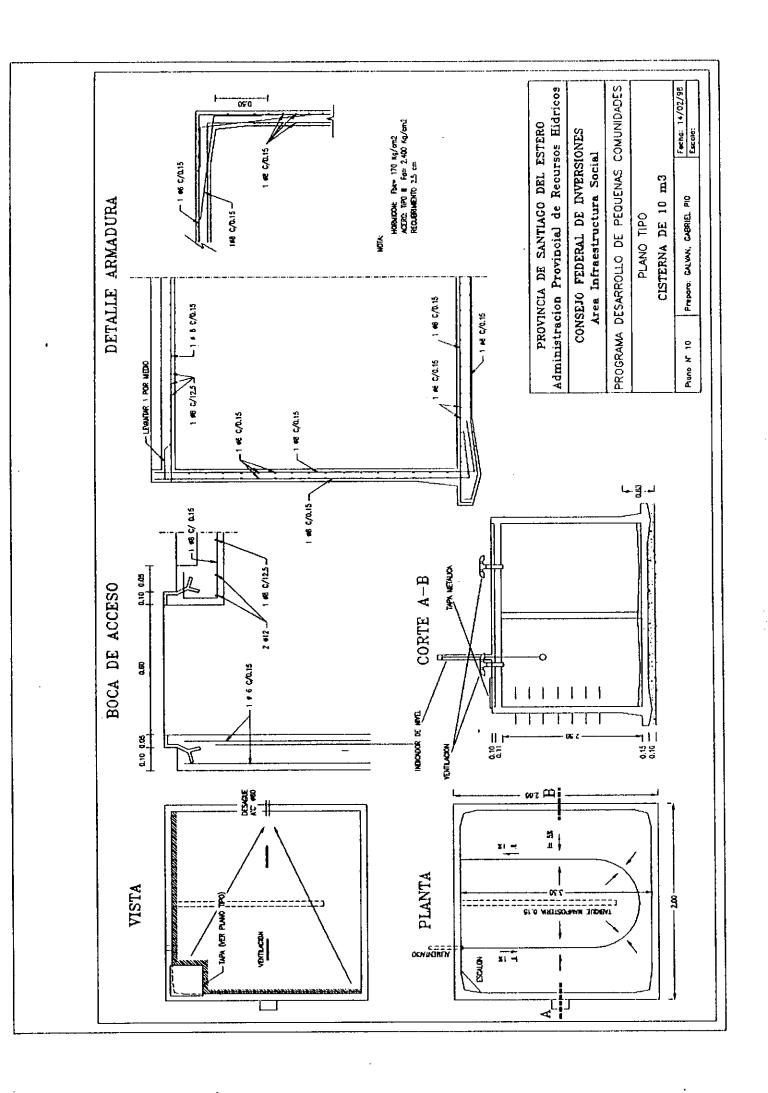


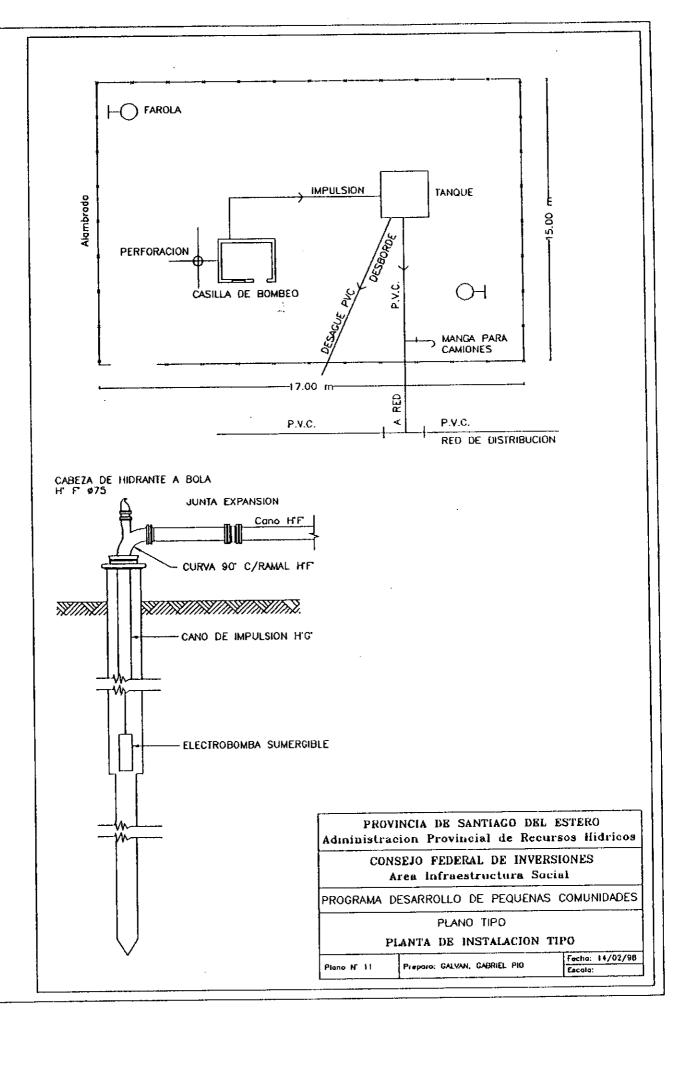


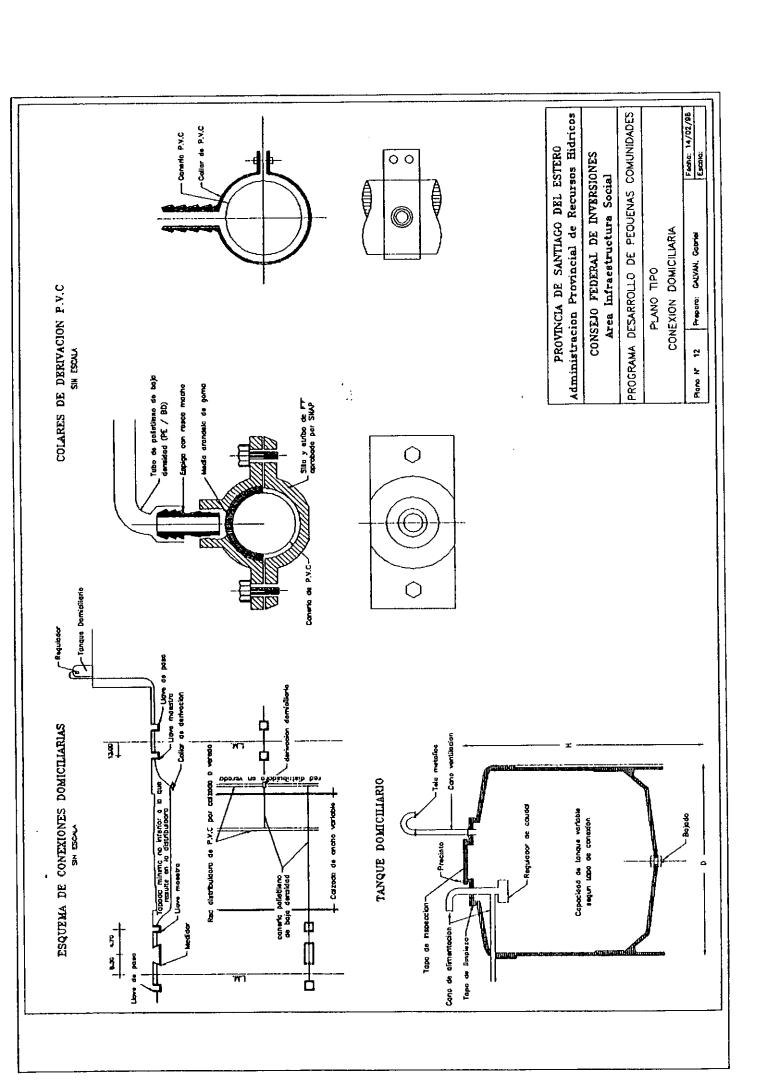


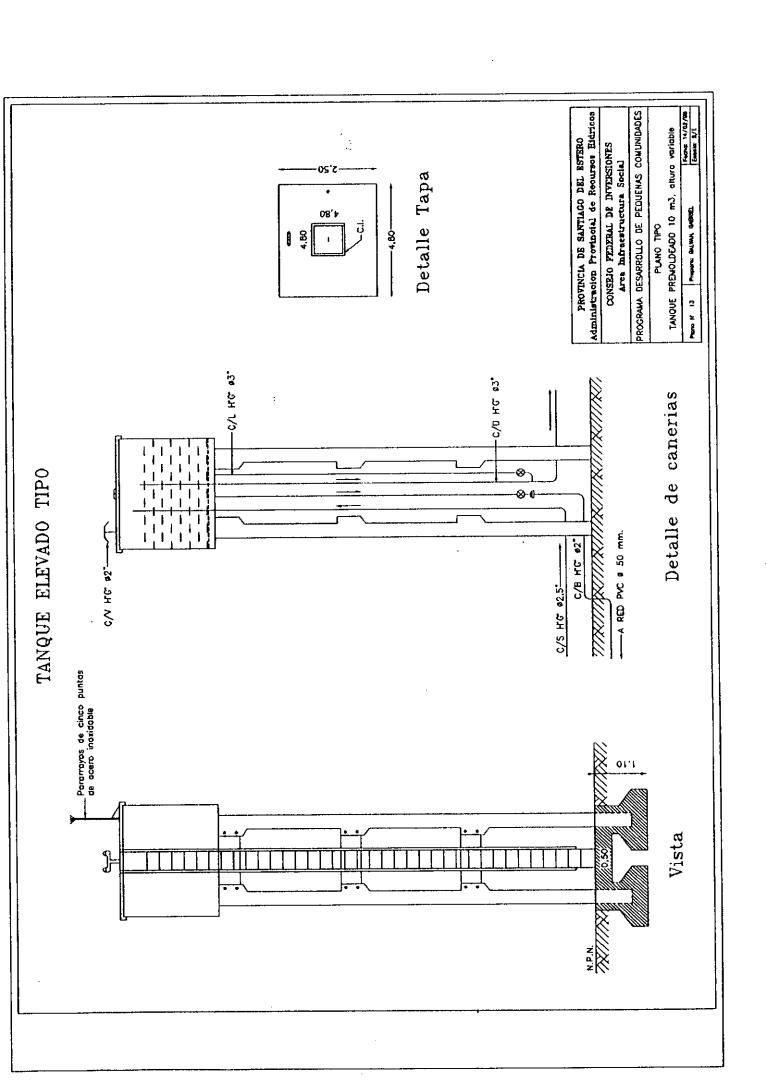
٠,

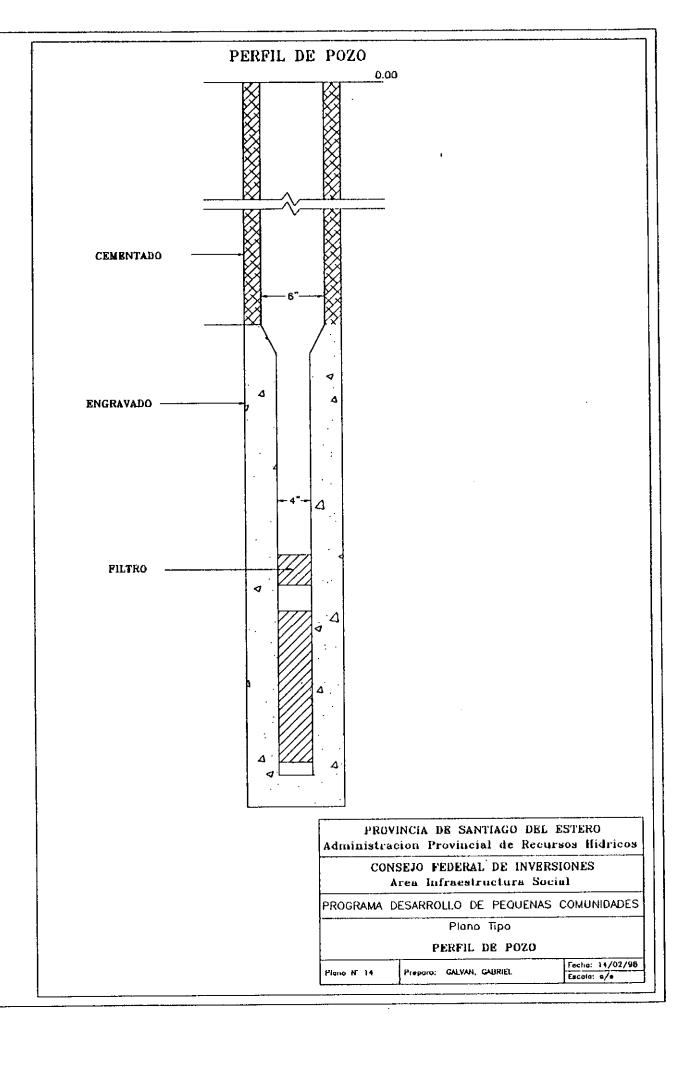


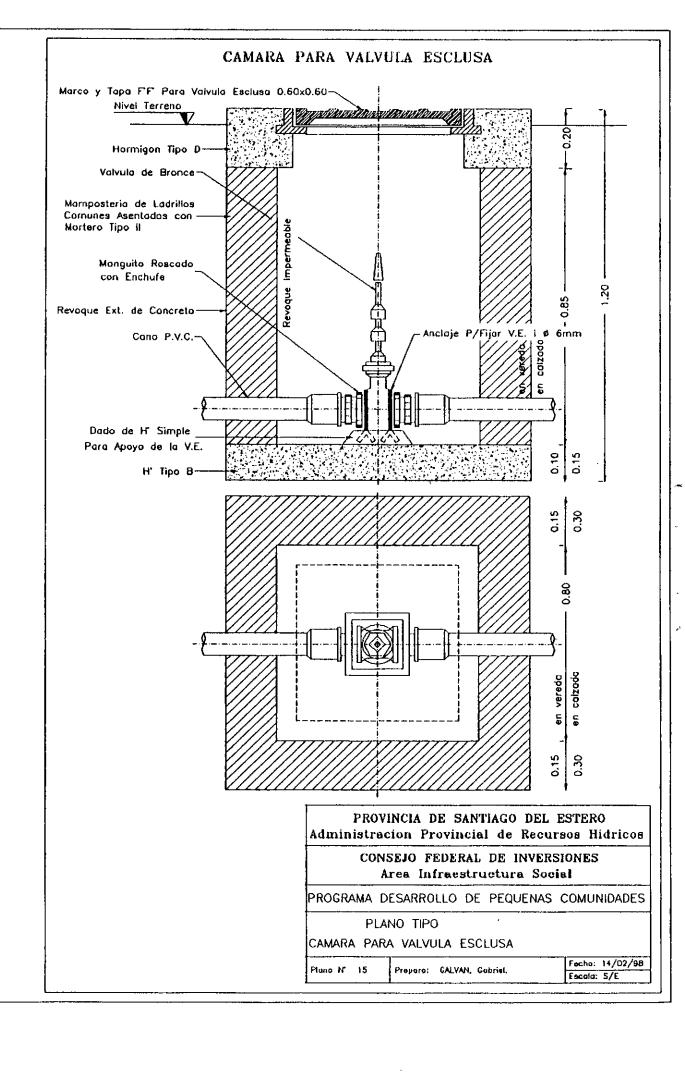


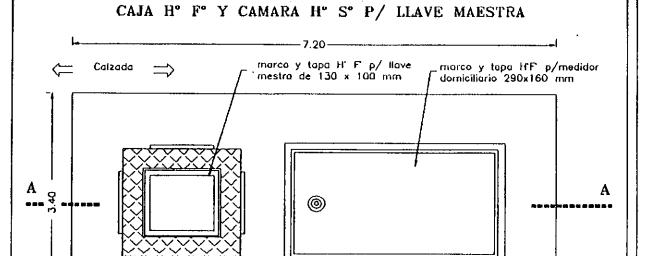




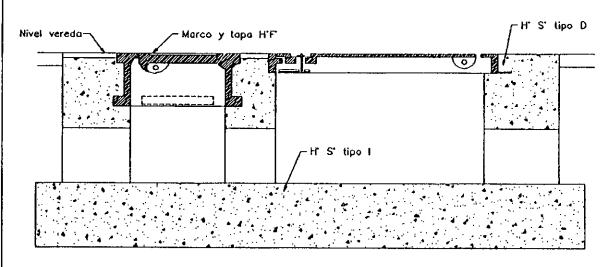








VISTA SUPERIOR



CORTE A-A

PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administracion Provincial de Recursos Hidricos

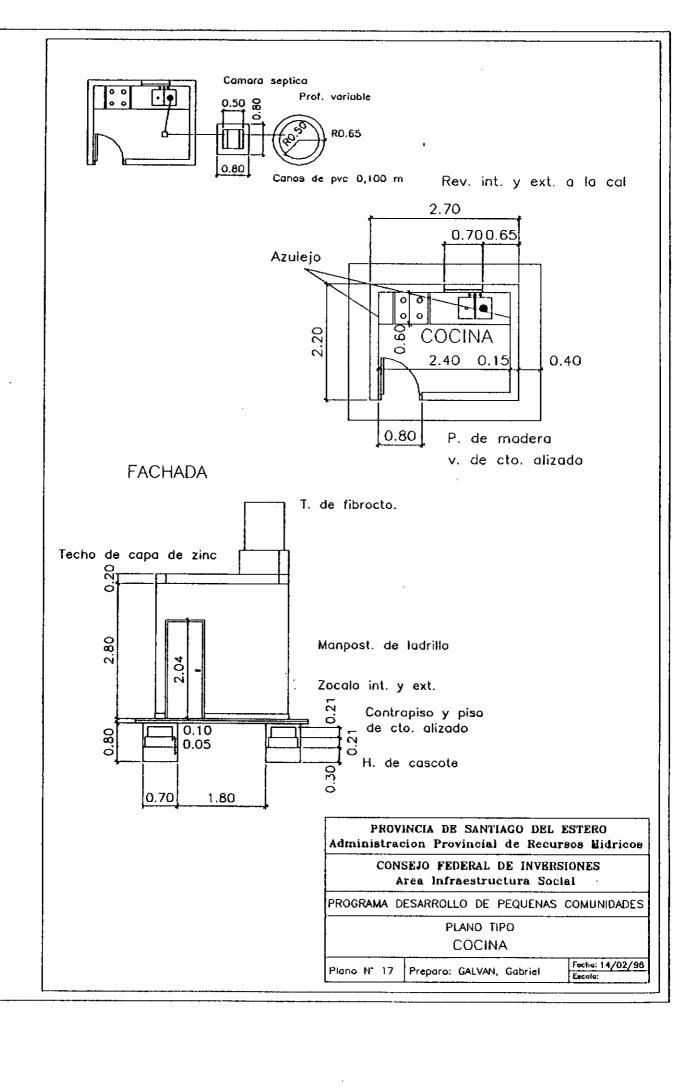
> CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraeatructura Social

PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

PLANO TIPO - CAMARA P/LLAVE MAESTRA

Plano Nº 18 Preparo: GALVAN, Gabriel

Fecha: 14/02/98 Escala:



LOCALIDAD: LA DONOSA VIEJA DEPARTAMIENTO: RIO HONDO

		PRECIO EN PESOS		I		
шш		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL	TOTAL
1.	A) CAPTACION Excavación y tapado de zanjas para tuberías.	ın3	15	\$ 1 1,50	\$ 172,50	
	 a)Cañería de H°G° de 2°, incluido los accesorios en aspiración e impulsión a tanque elevado. b) Cañería de H°G° de 2°, incluido los accesorios (valvulas esclusas, tee, níples, etc) en desborde, limpieza y alimentación a red de distribución. 	IN:	30 40	\$ 28,41 \$ 28,41	\$ 852,27 \$ 1.136,36	
	Provisión y colocación de electrobomba centrifuga N= 1 HP, Hman= 19,00 m y Q= 6516 l/h. Se incluye cable y tablero de comando a instalar en casilla de bombeo		1	\$ 1.500 ₅ 0	\$ 1.500,0	
4	Provisión de grupo electrogeno 10 KVA	gl	1	\$ 4,000,0	\$ 4,000,0	
	B) ALMACENAMIENTO	_				\$ 7.661,12
1	Excavación y tapado de zanjas para tuberías.	m3	20	\$ 11,50	\$ 230,0	
6	Construcción de tanque elevado de 10.000 litros de capacidad de 10 metros de altura a fondo de cuba, en hormigón armado, incluyendo: tapa metálica, indicador de nivel, ventilación, escalera de subida y acceso al interior excuvación fundaciones etc. Construcción de casilla de comando completa, con instalación de grupo electrogeno, tablero de comando y bases para equipo de cloración y mesada, según plano tipo.	gl gl	1	\$ 14.000,0 \$ 8.500,0	\$ 14.000,0 \$ 8.500,0	
	Equipo de desinfección: bomba dosificadora a diafragma completo.	N°	1	\$ 1.250 ₅ 0	\$ 1.250,0	
9	Provisión de materiales y construcción de alambrado perimetral olímpico con postes de hormigón malla metálica y portón de acceso, según plano tipo. Construcción de cisterna de 10.000 litros de capacidad, en hormigón armado, incluyendo: tapa metálica, indicador de nivel, ventilación,	ml	120	\$ 63,0	\$ 7.560,0	
ŀ	escalera de subida y acceso al interior, excavación, fundaciones etc.	gl	1	\$ 8.000,0	\$ 8.000,0	
10	Estudio de suelos para fundaciones	N°	1	\$ 2.500,0	\$ 2.500,0	\$ 42.040 ₅ 0

LOCAFIDAD: LA DONOSA VIEJA DEPARTAMENTO: RIO HONDO

				PRECIO I	<u> </u>	
ITEM	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL	TOTAL
	C) RED DE DISTRIBUCION					
ì	Excavación y tapado de zanjas para tuberías en red de distribución.	m3	425	\$ 11,50	\$ 4.887,50	
11	Provisión y colocación de cañerías y accesorios de PVC clase 6, de diámetro: a) 63 mm J.P. a) 50 mm J.P.	ml ml	20,00 830,00	\$ 2,16 \$ 1,61	\$ 43,20 \$ 1.333,99	
12	Provisión y colocación de válvulas de bronce de diámetro: c) 63 mm	N°	3	\$ 62,0	\$ 1 86,0	
13	Provisión de materiales y construcción de cámaras para válvulas esclusas, según plano tipo.	N°	3	\$ 250,0	\$ 750,0	
	Provisión de materiales y construcción de pilar de mampostería de ladrillos comunes, mezcla 1:3:1 revocado para grifo público, con valvula tipo esférica de bronce 3/4, conexión a cañería de distrib según plano tipo.	N°	9	\$ 250,0	\$ 2.250,0	
15	Provisión de materiales, colocación y construcción de hidrantes con cámaras incluidas.	N°	2	\$ 500,0	\$ 1.000,0	
16	Manga de agua, según plano tipo.	N°	l	\$ 500,0	\$ 500,0	\$ 10.950,69
	D) INFRAESTRUCTURA EDILICIA					
	*Escuela					
	Conexion a red, con llave maestra, camara y cañeria ф 13 mm	gl	ı	\$ 250,0	\$ 250,0	
	Provisión, colocación y puesta en funcionamiento de un tanque de 1000 litros incluye muros portantes y cañerias de subida y distribución a cocina.	gl	1	\$ 800,0	\$ 800,0	
ŀ	Provisión y colocación de membrana de aluminio de 4 mm. de espesor, previa reparación de superficie a impermeabilizar.	g]	ì	\$ 850,0	\$ 850,0	
	Provisión y colocación de un módulo fotovoltaico	gl	,	\$ 2.000,0	\$ 2,000,0	

LOCALIDAD: LA DONOSA VIETA DEPARTAMENTO: RIO HONDO

				PRECIO E		
ПЕМ	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL	TOTAL
28	Provisión e instalacion de cañeria de agua y gas, incluye cocina a gas envasado.	ខ្ជ	1	\$ 900,0	\$ 900,0	\$ 4.800,0
	E) HERRAMIENTAS Y REPUESTOS					
22	Provisión de herramientas y repuestos incluyendo: Escalera (2 m), llave caño, llaves Stillson para caños hasta 4 °, 2 llaves francesas, caja herramientas con 2 destornilladores de fuerza, llaves tubo y estriadas tipo bahco					
	(desde 5cm hasta 0,30 mm.)	gl	l	\$ 2,000,0	\$ 2.000,0	\$ 2.000,0
			ŀ	TOTAL		\$ 67.451,81

SON PESOS:SESENTA Y SIETE MIL CUATROCIENTOS CINCUENTA Y UNO C/81/100.

NOTAS:

- a) El presupuesto se ha calculado con los precios locales de los materiales puestos en obra y los respectivos costos de la mano de obra.
- b) En los precios unitarios se incluyen las siguientes incidencias: 15% gastos generales, 10% de beneficios, 21% de IVA y 3,5% de ingresos brutos.

ANEXOS

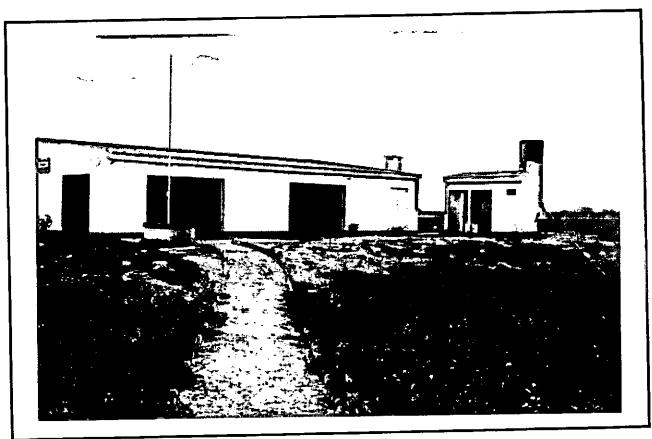


Surgencia

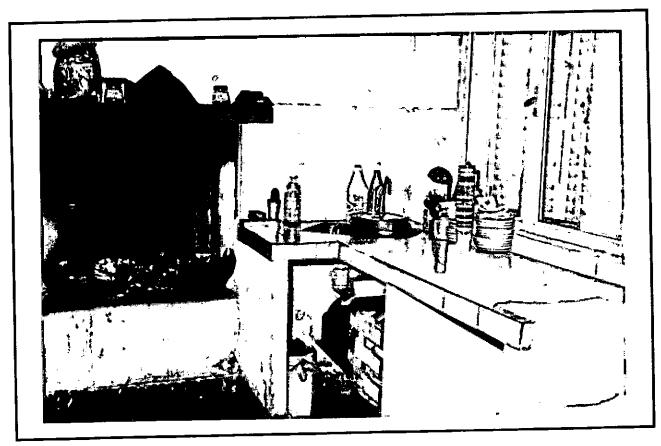


Ubicación de las casas alrededor de la surgencia

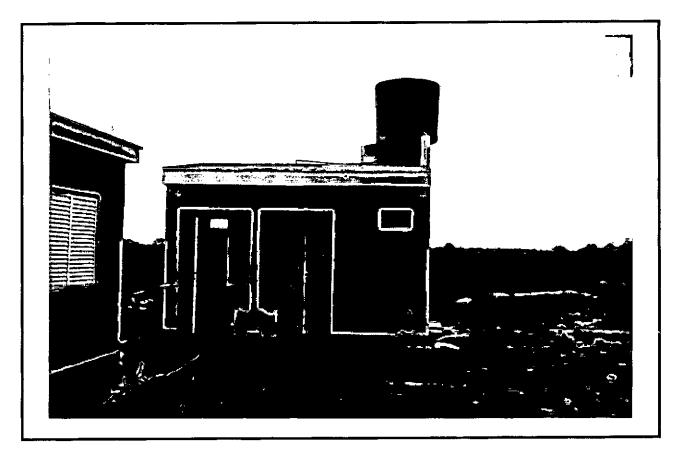
Programa de Desarrollo de Pequeñas Comunidades



Escuela

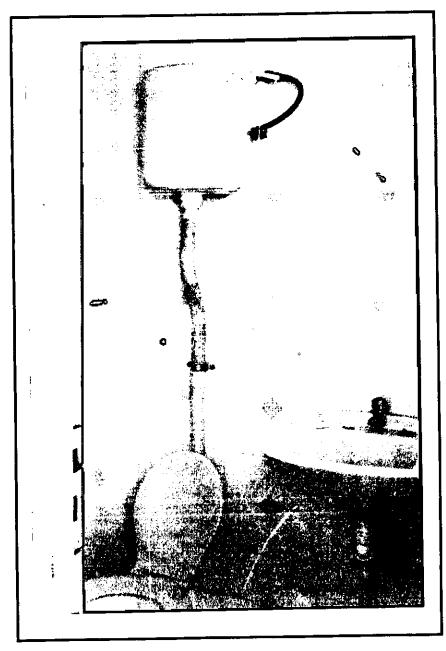


Cocina de la Escuela



Baños de la Escuela





Instalación de baños de la Escuela

LAS CANTINAS

Carpeta Técnica Indice

- * Localización
- * Síntesis poblacional
- * Provisión de agua actual
- * Ingeniería de obra de provisión de agua
 - Memoria Técnica
 - Obra propuesta
 - Memoria Descriptiva
 - Ficha Técnica
- * Ingeniería de obra edilicia
 - Memoria Técnica
 - Obra propuesta
 - Memoria Descriptiva
- * Planos de obra
- * Cómputos métricos y presupuestos
- * Anexo

LOCALIZACION

En la provincia de Santiago del Estero, la localidad de Las Cantinas se encuentra ubicada en el Departamento Río Hondo y situada geográficamente a los 64° 48' 39,9" de Longitud Oeste y a los 27° 45' 11" de Latitud Sur.

A ésta se accede desde la ciudad Capital, por Ruta Nacional Nº 9, hasta la ciudad de Termas de Río Hondo y desde allí, por Ruta Provincial Nº 92 (asfaltada), se dirije hacia N-NE hasta la localidad de El Charco distante 35 km. Desde El Charco por un camino de tierra paralelo a las vias del F.C.G.B., con rumbo N-NO, se arriba a localidad de Tacanas en la provincia de Tucumán, luego de 15 km.. En esta localidad se empalma un camino secundario de tierra, que se dirije hacia el Sur ingresando nuevamente a, la provincia de Santiago del Estero y por el cual se arriba al asentamieento de Las Cantinas, luego de 6 km.

El acceso es apto durante todo el año hasta la localidad de El Charco, desde allí el camino es de tierra, en el que se producen cortes por erosión hídrica en las épocas de lluvia, el acceso a Las Cantinas es de 6 km de los cuales los últimos 3 km es una huella en mal estado, y en días de lluvia es intransitable.

Se destaca que no existe servicios de transporte público directo desde la localidad hacia la Ciudad Capital, distante 126 km, y a Termas de Río Hondo, 56 km.

SINTESIS POBLACIONAL

La localidad de Las Cantinas depende institucionalmente del Municipio de Termas de Río Hondo, Dpto. Río Hondo.

Su población se compone de 50 habitantes, quienes ocupan distintos tipos de viviendas, el 60% de las mismas son del tipo rancho, construidas con adobe, techo de barro y/o chapa de zinc y piso de tierra. El porcentaje de viviendas restantes son casas tipo B de ladrillo común con techo de chapa y piso de cemeneto alisado. Los habitantes son propietarios, estando actualmente en juicio sucesorio con el fin de lograr cada familia su escritura. Las viviendas beneficiadas en este proyecto son 10 (diez), que incluye edificios públicos: la Escuela Primaria y el Destacamento Policial.

La Escuela Provincial Nº 158 Gobernación de Tierra del Fuego es de jornada simple polirubro (con comedor) de primero a séptimo grado. Consta de dos aulas, dirección, comedor, dormitorio, cocina y dos baños derrumbados, todo construído en mampostería de ladrillo revocado a la cal, techos de chapas de fibrocemento, carpintería de madera, piso de mosaicos. El estado general de la construcción es bueno, a excepción de los baños (derrumbados). La comunidad se encuentra desprovista de puesto de salud, debiendo los habitantes recurrir a la localidad de Tacanas (6 km) en la provincia de Tucumán para asistencia de primeros auxilios.

El destacamento policial consta de una habitación de 4 x 4 m y un calabozo, no posee baño y el techo tiene filtraciones, falta revoques externos, el piso es de cemento alisado.

La localidad de Las Cantinas no cuenta en la actualidad con provisión de energía eléctrica domiciliaria, no posee agua corriente, y los residuos domiciliarios (basura) son enterrados o quemados. Se reciben señales de radio AM de Tucumán y Santiago del Estero, FM y canales 8 y 10 de televisión de Tucumán.

La actividad económica más saliente es la fabricación de carbón de leña el que se comercializa en Tucumán, también se dedican a la ganadería (cría de vacas, cabras, gallinas, etc.) tanto para su comercialización como para el consumo. Además, en menor escala, realizan cultivos de maíz y zapallo para consumo propio.

PROVISION DE AGUA ACTUAL

Actualmente la provisión de agua se hace a través de un pozo público que data de 1.958 efectuado por Recursos Hídricos de la Provincia, está entubado con cañería de acero de 6" y 170 m de profundidad con nivel estático a los 58 m, explotándose mediante un grupo accionado por un motor a explosión que brinda un caudal aproximado de 3.500 l/h. La cañería de impulsión es de 3". Los motores se encuentran en una casilla de 3 x 3.5 m de largo y 4 m de altura cuya parte superior es un tanque cisterna de 50 cm de profundidad con una capacidad de 5.000 l. El mismo no tiene tapa, por lo que el sistema se torna vulerable a la contaminación, situación que se torna más grave si se tiene en cuenta que el agua no es tratada quimicamente. En las inmediaciones del pozo existen 2 grifos públicos, tambien hay un tanque australiano de 6 m de diámetros y 1,5 m de altura, actualmente en desuso por agrietamiento.

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

LAS CANTINAS

Exiten 2 perforaciones particulares, una de ellas de la familia Gallo, de idénticas características al pozo público. Se extrajeron muestras de agua del pozo público y de la familia Gallo, de acuerdo a las resultados del análisis fisico-químico el agua obtenida contiene exceso de sulfatos, aunque sanitariamente es tolerable para el consuno humano.

El agua del pozo no recibe ningún tratamiento de potabilización.

INGENIERIA DE OBRA DE PROVISION DE AGUA

Memoria Técnica

a) Población. Información General.

Escuela Nº 158 Gobernacion de Tierra del Fuego

Alumnos: 20 Docentes y Personal: I

Тигпо: 1

Comedor: Si

Albergue: No

Baños: Si (derrumbados)

Jardin de Infantes: No

Puesto Sanitario: No

Puesto Policial: Si

Capilla: No

Familias

Cantidad: 8

Personas: 50

Disposición de unidades habitacionales: Mixta

Dotación de Red de distribución: 150 lts./hab.x día.

b) Cálculo del Volumen de Reserva.

Para el cálculo de la Población Futura se utilizará un crecimiento anual del 0,25 %, valor considerado aceptable para la Provincia, además según las normas del Ente Nacional de Obras Hídricas y Saneamiento (E.N.O.H.SA.), es factible considerar para poblaciones menores de 1.000 habitantes un incremento del 50% de la población a los 22 años. Por lo que la expresión del cálculo de la Población Futura es:

$$P_f = P_i (1+i)^n$$

en donde P_f= Población Futura

i =Indice de Crecimiento Anual 0,25 %

n =Número de años en el período considerado

Población actual

Para la Población Inicial se tubo en cuenta el relevamiento de tipo social, cultural y económico realizado oportunamente, el cual dió como Población Actual 50 habitantes.

Población futura a 12 años.

$$P_{12}$$
= 50 hab. x $(1+0.025)^{12}$ = 67 hab.

Población futura a 22 años.

$$P_{22}$$
= 50 hab. x $(1+0.025)^{22}$ = 86 hab.

Dotación.

Debido a las características de la población se adopta una dotación media de 150 lts./hab. x día.

Caudales (Medio y Máximo Diario, Máximo Horario)

$$Q_m = Q \times \alpha_D$$
 (caudal máximo diario)

$$Q_M = Q \times \alpha$$
 (caudal máximo horario)

α_D= Coeficiente de oscilación diario = 1,30

 $\alpha_{\rm H}$ = Coeficiente de oscilación horaria = 1,38

$$\alpha = \alpha_D \times \alpha_H = 1,30 \times 1,38 = 1,80$$

Los caudales se resumer	ı en l	la ta	ibla	siguiente:
-------------------------	--------	-------	------	------------

PERIODO	POBLACION	DOTACION	CAUDALES		
AÑOS	N°de hab.	lts./hab.x dia	m3/dia	lts./seg	Símbolo
			7,50	0,087	Q_0
0	50	150	9,75	0,113	Q_{m0}
			13,50	0,156	Q_{Ni0}
			10,05	0,116	Q ₁₂
12	67	150	13,06	0,151	Q _{m12}
			18,09	0,209	Q _{M12}
		 	12,90	0,149	Q ₂₂
22	86	150	16,77	0,194	Q _{m22}
			23,22	0,269	Q _{M22}

- * Para el cálculo de la red de distribución se usará el Caudal Máximo Horario a 22 años (23,22 m3/día).
- * El Caudal Medio Diario a 22 años se utilizará para el cálculo del tanque elevado (12,90 m3/día).
- * El Caudal Máximo Diario a 12 años se utilizará para el cálculo del equipo de bombeo (13,06 m3/día).

Volumen mínimo de reserva

De acuerdo con las normas, se establece que el volumen mínimo de almacenamiento es el correspondiente al 25 % del Caudal Medio Diario para la Población de proyecto a 22 años.

El Caudal Medio Diario a 22 años es 12,90 m3/día, entonces el volumen de almacenamiento será:

$$V_{min} = 12,90 \text{ m}3/\text{dia} \times 0,25 = 3,22 \text{ m}3$$

Se adopta un de tanque elevado de 12 m de altura de fuste y 10 m³ de capacidad, por razones de economía y practicidad, ya que en la zona se comercializa tanques prefabricados cuyo volumen mínimo es el mencionado.

El equipo de bombeo que se usará para la aspiración e impulsión desde el pozo público existente al tanque elevado es calculado teniendo en cuenta el Caudal Máximo Diario a 12 años: 13,06 m³/día. El tiempo total de bombeo adoptado es de 2 h/día. El Caudal de Bombeo será:

$$Q_B = 13.06 \text{ m}^3/\text{dia} = 6.53 \text{ m}^3/\text{h} = 1.81 \text{ l/s}$$

2 h/dia

El diámetro económico de la tubería de impulsión se calcula aplicando la fórmula de Bresse:

$$D = K \cdot X^{1/4} \cdot O_8^{1/2}$$

donde:

D = Diámetro de la tubería (m)

K = Coeficiente = 1,3

X = Número de horas de bombeo por día = 2/24 = 0.083

 $Q_B = Caudal de bombeo = 0.00181 m³/s$

$$D = 1.3 \cdot (0.083)^{1/4} \cdot (0.00181)^{1/2} = 0.0297 \text{ m}$$

Para la aspiración e impulsión se adopta cañería de hierro galvanizado de diámetro 2", logrando una velocidad más adecuada y pérdidas admisibles.

$$Q_B = 1.81 \text{ l/s}$$
, $D = 0.0508 \text{ m}$ y $V = 0.90 \text{ m/s}$

La altura manométrica será la suma de alturas parciales, ya sea por diferencia de niveles o por pérdidas localizadas o en la conducción.

$$H_m = H_g + H_f + H_I$$

donde:

 $H_m = Altura manométrica$

 H_8 = Diferencia de cota entre techo de cuba de tanque elevado (115 m) y cota de aspiración de equipo de bombeo (-35 m) = 50 m

H_f = Pérdidas en la conducción

H_I = Pérdidas localizadas

La longitud de la cañería de impulsión es 70 m.

Para el cálculo de las pérdidas de carga por conducción se usa la fórmula de Hazen-Williams:

$$J = 10,643$$
 , $(Q_B/C)^{1,85}$, $D^{-4,87}$
 $J = 10,643$, $(0,0181/125)^{1,85}$, $(0,0508)^{-4,87} = 0,024$ m/m

$$H_f = 0.024 \text{ m/m}$$
 . 70 m = 1.68 m

Se adopta pérdida por conducción $H_f = 1,70 \text{ m}$.

Para cuantificar las pérdidas localizadas se utiliza el método de longitudes equivalentes, con ayuda de tablas que dan dichas longitudes.

I Válvula de retención	100 D
i Válvula esclusa	8 D
1 Entrada normal	50 D
4 Curvas a 90°	120 D
2 Curvas a 45°	<u>15 D</u>
	293 D

Longitud equivalente: $293 \times 0.0508 \text{ m} = 14.88 \text{ m}$

$$H_1 = 14.88 \text{ m} \cdot 0.024 \text{ m/m} = 0.35 \text{ m}$$

Se adopta para pérdidas localizadas $H_1 = 0.40 \text{ m}$

$$H_m = 50 \text{ m} + 1,70 \text{ m} + 0,40 \text{ m} = 52,10 \text{ m}$$

Se adopta una altura manométrica $H_m = 52 \text{ m}$.

La potencia del conjunto a bombear se calcula con:

$$N = 1.000 Q_{B} \times H_{m} = 1.000 \times 0.00181 \times 52 = 2.09 HP$$

$$75 \times h$$

$$75 \times 0.60$$

En la práctica se incrementa el 50%, quedando:

$$N = 3.14 HP$$

Se adopta: N = 3 HP $H_m = 52 \text{ m}$ $Q_B = 6.516 \text{ l/h}$

El cálculo de la red de distribución se hace considerando el gasto hectométrico para el Caudal Máximo Horario a 22 años: 0,269 l/s.

Se colocará grifos públicos estrategicamente ubicados a los efectos de servir a viviendas próximas, cuando se encuentren dispersas.

Obra propuesta

La obra proyectada contempla la provisión de agua potable a las viviendas, a través de conexiones domiciliarias o de grifos públicos colocados en los lugares de mayor concentración poblacional.

Para ello se utilizará el pozo público existente desde el cual se aspirará e impulsará el agua a un tanque elevado de 10 m³ de capacidad y 12 m de altura de fiiste, que se deberá proveer. Para ello se contempla la construcción de una casilla de comando y depósito, donde se alojará la bomba dosadora y el equipo de bombeo, ambos accionados por un grupo electrógeno, a proveer. Desde el tanque se distribuirá el agua a la red proyectada. Todo con sus respectivas cañerías. Se preve también la construcción del alambrado perimetral con portón de acceso.

Memoria descriptiva

El objetivo de la obra es el abastecimiento de agua potable a la población mediante grifos públicos a partir de la captación, tratamiento, almacenamiento y distribución.

La obra comprende la instalación de grifos públicos ubicados de tal manera de permitir el servico en forma igualitaria a los habitantes de la localidad.

La captación se efectuará del pozo público existente.

El único tratamiento a realizar al agua será la cloración mediante un equipo dosador, a pesar de las características fisico-químicas del agua de la perforación. Estas, de acuerdo a las normas, están excedidas en sulfatos y nitritos; sin embargo son bien toleradas por la población, por lo que no se considera necesario la instalación de una Planta de Osmosis Inversa.

Por otro lado, el agua del pozo existente es la única fuente de agua de que se dispone y viene abasteciendo a la población desde la época del asentamiento de la misma.

Además, de acuerdo al relevamiento efectuado, no existen casos de muerte y/o enfermedades causadas por ingesta de agua con estas características.

La instalación de una Planta de Osmosis Inversa no certifica que la población hará uso de la misma, dada la idiosincracia de los pobladores del lugar.

Por último, el requerimiento de personal apto para la operación y mantenimiento del equipo de la planta, como asi también el costo de los insumos, hace que ante la menor falla deje fuera de servicio a la misma.

Todos los puntos observados precedentemente confirman el criterio adoptado de no usar una Planta de Osmosis Inversa.

Para el almacenamiento del agua se deberá proveer e instalar un tanque elevado de hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad y 12 m de altura de fuste, que llevará la instalaciones complementarias necesarias: baliza, pararrayo, indicador de nivel, escalera, etc. Las cañerías de aspiración, impulsión, desborde y limpieza serán de hierro galvanizado de 2" de diámetro.

Para la red de distribución se usará cañería de PVC clase 6 de diámetro 50 mm junta a pegar, con sus respectivas piezas especiales.

Se instalará grifos públicos para agua potable en lugares estratégicamente ubicados, a los fines de servir a la población que no pueda realizar su propia conexión. Los grifos serán de bronce de tipo esférico de 3/4".

Se construirá cámaras para válvulas esclusas, con cuerpo de bronce, en puntos determinados a fin de poder cortar el servicio en caso de reparación de la red y con el objeto de no dejar a toda la población sin provisión.

En la base de los pilares de los grifos públicos se colocarán válvulas y accesorios para la derivación a las viviendas. La conexión a las mismas correrá por cuenta de cada usuario.

Se instalará una manga de agua en las cercanías del tanque elevado, para la provisión a los pobladores que no son beneficiados por la red de distribución.

Se construirá una sala de comando y depósito para los equipos de bombeo y dosador y el grupo electrógeno, con alambrado perimetral de 120 m de longitud y portón de acceso.

Nota: No se realizó estudios ni ensayos de suelos, entendiéndose con esto que deberá verificarse previamente a la ejecución de la obra la capacidad portante de los mismos, así como su agresividad hacia los materiales que componen los elementos estructurales.

La cloración deberá realizarse en el tanque elevado a fin de lograr una mayor permanencia del cloro en el agua y favorecer su acción bactericida. Cuando fuera necesario trasladar el agua en envases o bidones se deberá agregar dos gotas de lavandina concentrada

por cada litro, dejándola en reposo durante media hora antes de consumirla. Debido a que la lavandina de uso doméstico es afectada por la luz, el calor y el paso del tiempo, se recomienda mantenerla en lugar fresco y oscuro y usarla preferentemente dentro de los cuatro meses de envasada.

Antes de ser liberada la obra al servicio deberá verificarse los valores de cloro activo exigidos para la obra, respetando la concentración de cloro residual a la salida de los grifos de 0,4 a 0,6 ppm.

Ficha Técnica

a) Diámetro de las Cañerías.

Cota de referencia

Nivel de base de tanque 100,00

Cañería de la red de distribución

De tanque a punto de menor presión en red

Material PVC Clase 6 junta a pegar

Cota de terreno de salida 112,00

Cota de entrega (presión minima: punto 4) 104,24

Presión mínima: 7.74

Diámetro a colocar: 50 mm.

b) Características de los Tanques de Almacenamiento

Tanque Elevado: De hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad y 12 m de altura de fuste, las cañerías de alimentación, desborde, limpieza y distribución serán de hierro galvanizado de 2" de diámetro, escalera exterior con guardahombre e interior para acceso a la cuba, pararrayo, baliza, tapa metálica de acceso y cañería de ventilación.

Bomba de Agua:

Tipo: Sumergible

Potencia: N = 3 HP

Altura Manométrica: H_m= 52 m

Caudal de Bombeo: $Q_B = 6.516 \text{ l/h}$

Cañería de Aspiración e Impulsión: H°G° de 2"

Altura de Impulsión: $H_G = 50 \text{ m}$

Memoria Descriptiva

El objetivo de la obra es contemplar en los establecimientos públicos existentes las construcciones, adecuaciones, reparaciones o provisiones necesarias para mejorar las condiciones edilicias y el funcionamiento de los mismos.

Escuela Provincial Nº 158 Gobernación de Tierra del Fuego:

Para la conexión domiciliaria se efecturá derivaciones de la red principal a través de abrazaderas (según diámetro de la red) a tuberías de polietileno de baja densidad de 13 mm de diámetro, cada derivación dispondrá de una llave maestra de igual diámetro en cajas de hormigón premoldeado para conectarse a la cañería interior a instalar en la subida del tanque de 1.000 l a proveer y colocar. Desde éste se distribuirá a los baños y cocina a construir.

Se impermeabilizará los techos existentes con membrana de 4 mm de espesor.

Se construirá tres baños en mampostería de ladrillo revocado y pintado, con techo de chapa de fibrocemento, piso de cemento alisado y ventiluces para aireación. Se proveerá e instalará los artefactos para los mismos. Además se construirá el pozo y la cámara séptica. Se instalará las cañerías de bajada del tanque y de desagüe, con sus respectivas conexiones.

Se construirá una cocina en mampostería de ladrillo revocado y pintado, con techo de chapa de fibrocemento, piso de cemento alisado y ventanas de madera con celosía. Se proveerá e instalará las cañerías de gas y agua tanto desde el tanque como para desagüe. Se proveerá una cocina a gas envasado.

Debido a que esta localidad no cuenta con el suministro de energía eléctrica se considerará la provisión y colocación de equipos fotovoltaicos de iluminación para vivienda tipo rural, en la escuela. Estos equipos consistirán en un módulo fotovoltaico de una potencia de generación de 90 W y una tensión de 12 volt. de corriente continua que permitirá la utilización de 2 luminarias y un televisor blanco y negro durante cuatro horas diarias. La colocación de estos paneles en la escuela permitiría la adecuada conservación de alimentos mediante un equipo de refrigeración. La ventaja del empleo de los equipos fotovoltaicos es que su mantenimiento es mínimo, además de ser una fuente inagotable de energía. Estos equipos permiten la ampliación de su capacidad mediante el empleo de una mayor cantidad de paneles. El equipo esta compuesto por un módulo fotovoltaico, una estructura de montaje, un regulador automático y una batería estacionaria.

Destacamento Policial:

Para la conexión domiciliaria se efecturá derivaciones de la red principal a través de abrazaderas (según diámetro de la red) a tuberías de polietileno de baja densidad de 13 mm de diámetro, cada derivación dispondrá de una llave maestra de igual diámetro en cajas de hormigón premoldeado para conectarse a la cañería interior a instalar en la subida del tanque de 500 l a proveer y colocar. Desde éste se distribuirá al baño a construir.

Se impermeabilizará el techo existente con membrana de 4 mm de espesor.

Se construirá un baño en mampostería de ladrillo revocado y pintado, con techo de chapa de fibrocemento, piso de cemento alisado y ventiluz para aireación. Se proveerá e instalará los artefactos para el mismo. Además se construirá el pozo y la cámara séptica. Se instalará las cañerías de bajada del tanque y de desagüe, con sus respectivas conexiones.

Se hará el revoque completo y pintura del exterior de las paredes existentes.

Se proveerá y colocará una ventana de 1m x 1m de madera con celosía y vidrio de 3 mm de espesor. Se pintará la misma.

En cuanto a las recomendaciones del manejo del sistema de agua es que la misma sea exclusivamente para el consumo humano por lo que periódicamente se deberá efectuar una inspección de las instalaciones a fin de detectar pérdidas en ella, además se debe evitar el uso indiscriminado y el derroche del agua.

INGENIERIA DE OBRA EDILICIA

Memoria Técnica

Escuela Provincial Nº 158 Gobernación de Tierra del Fuego:

El edificio escolar presenta, en general, un buen estado de matenimiento en cuanto a su estructura (techo con filtraciones, revoque, pisos y carpintería en buen estado), los baños están derrumbados y no tienen conexión de agua. Dos ventanas no tiene celosía. Cuenta con dos aulas, un dormitorio, una cocina a leña.

Actualmente se abastece de agua desde una derivación en malas condiciones desde la perforación pública.

Concurren diariamente al establecimiento entre docentes y alumnos 21 personas.

Destacamento Policial:

Está construído con paredes de mampostería y techo de chapas de fibrocemento. Los pisos son de cemento alisado. No posee ventilación. Los revoques interiores están en buen estado y no posee revoque exterior. No cuenta con baño. Tiene una habitación contigua que es usada como calabozo.

En general el estado de conservación es regular y no tiene instalación de agua.

Obra Propuesta

Escuela Provincial Nº 158 Gobernación de Tierra del Fuego:

Conexión a la red de agua potable proyectada. Provisión y colocación de un tanque de 1.000 lts. de reserva, con sus respectivas cañerías. Construcción de una cocina y tres módulos sanitarios, uno para docentes y dos para los alumnos, todo con sus respectivas instalaciones. Provisión y colocación de paneles fotovoltaicos. Impermeabilización de los techos existentes. Destacamento Policial:

Conexión a la red de agua potable proyectada. Construcción de un baño con sus respectivas instalaciones. Provisión e instalación de un tanque de reserva de 500 l, con sus respectivas cañerías. Revoque exterior e impermeabilización del techo. Colocación de una ventana de madera completa (con celosía).

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

PLANILLA PARA CALCULO DE RED DE DISTRIBUCION

Altura del Tanque en m.: 12

Cota del terreno pié Tanque: 100

Gasto Hectometrico, Hm.= 0,000299

112

CARGA EST. A PIE TANQUE =

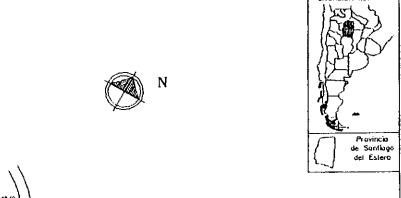
	rg	- 1			7	.		
	Estatica		12,00	11,38	9,40	7,76	12,50	
Carga	Disp.		11,99	11,36	9,38	7,74	12,49	
Cot. Terr.	Extremo	- 1	100,00	100,62	102,60	104,24	99,50	
zom.	Extremo		111,99	111,98	111,98	111,98	111,99	
Veloc. Cotas Piezom.	Origen		112,00	111,99	111,98	111,98	111,99	
Veloc.	(m/seg)		0,14	60'0	0,02	0,03	0,02	
DIAM Perdida	.(m) Carga (m)		0,0120	1	0,0025	9600,0	0,0025	
DIAM			90	50	50	50	50	
	G. Calc.		0,266	0,182	0,033	0,053	0,033	
S	G Tot.		0,269	0,203	0,060	960,0	090,0	
Caudales	G. ruta		900'0	0,048	0,060	0,096	0,060	
	Extremo		0,263	0,155	0,000	000.0	0,000	
TOTAL	(m) ⁻		20	160	200	320	200	-
SEC.	(E)		0	0	0	0		
TRA LONG. SEC. TOTAL	PRINC (m)		20	160	200			
TRA	MO		-	1-2	2-3	2-4	1-5	

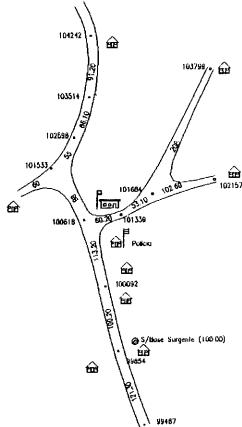
.

00,006 00,006

Programa Desarrollo de Pequeñas Comunidades

PLANOS DE OBRA





PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO
Administracion Provincial de Recursos Hidricos
CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES
Area Infraestructura Social

PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

Localidad: LAS CANTINAS Departamento: RIO HONDO

PLANO DE UBICACION

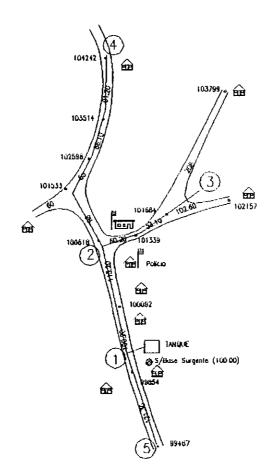
Plano Nº 1

Preparo: GALVAN, GABRIEL PIO

Fecha: 14/02/98 Escola: 1:500







TRANO	LONG. (ai)	DULAETIKO	COTA TEKR. EXT.
T - 1	20	50	100.00
1 - 2	160	50	100.62
2 - 3	200	50	100.60
2 - 4	320	50	104.24
1 ~ 5	200	50	99.50
l	I	1	1

PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO
Administracion Provincial de Recursos Hidricos
CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES
Area Infraestructura Social

PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

Localidad: LAS CANTINAS
Departamento: RIO HONDO

PLANO DE UBICACION

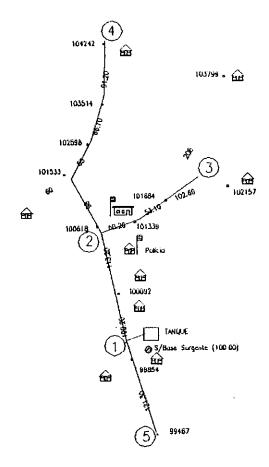
Plano III I

Preparo: GALVAN, GABRIEL PIO

fecto: 14/02/98 Escuta: 1:500







TRANC	LOHG. (m)	DAMETRO	COTA TEKR. EXT.
T 1	20	50	100.00
1 - 2	160	50	100.62
2 - 3	200	50	100.60
2 - 4	320	50	104.24
1 - 5	200	50	99.50
II .	,	1	i

PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administración Provincial de Recursos Hidricos CONSEIO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraestructura Social

PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

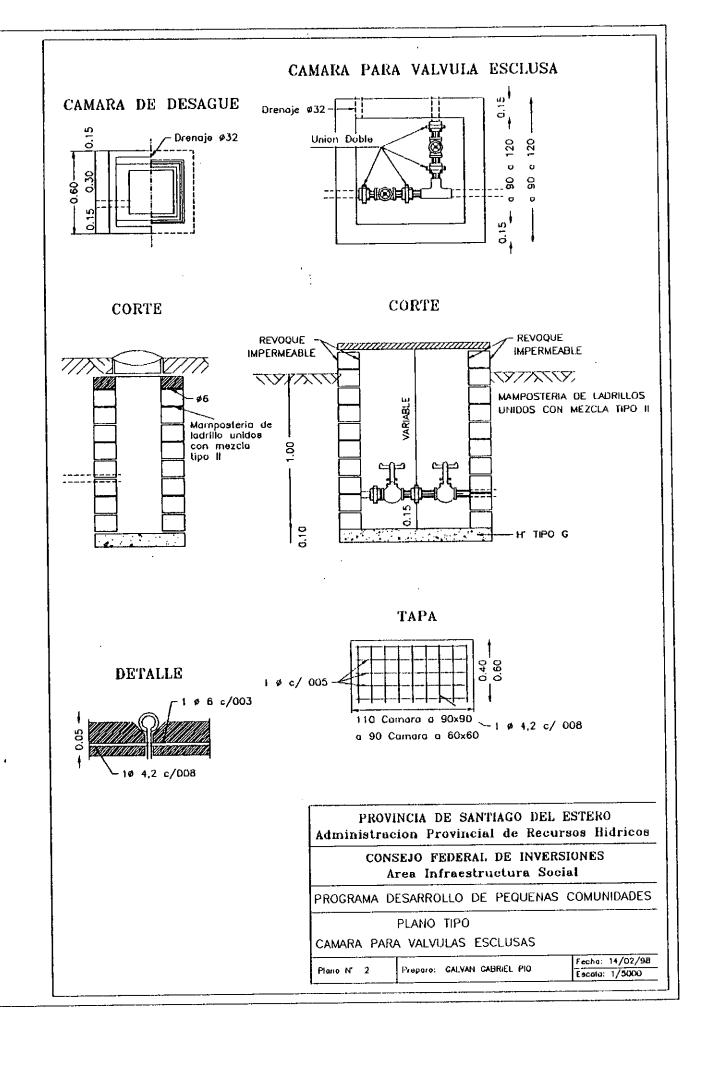
Localidad: LAS CANTINAS
Departamento: RIO HONDO

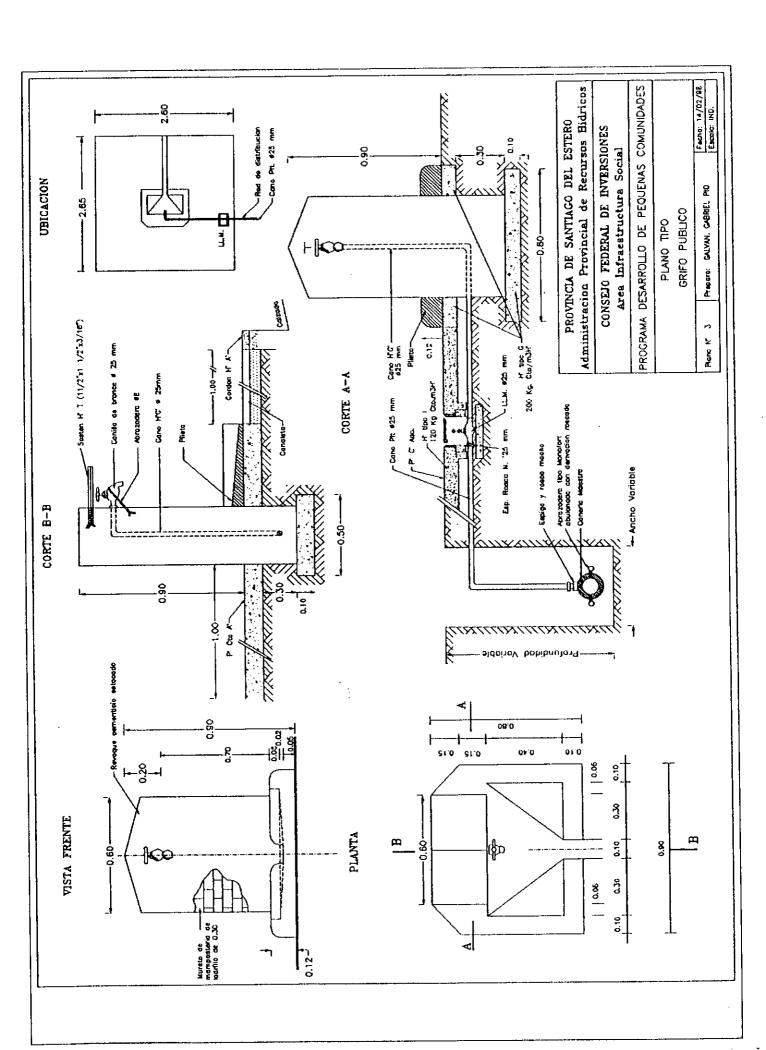
PLANO DE UBICACION

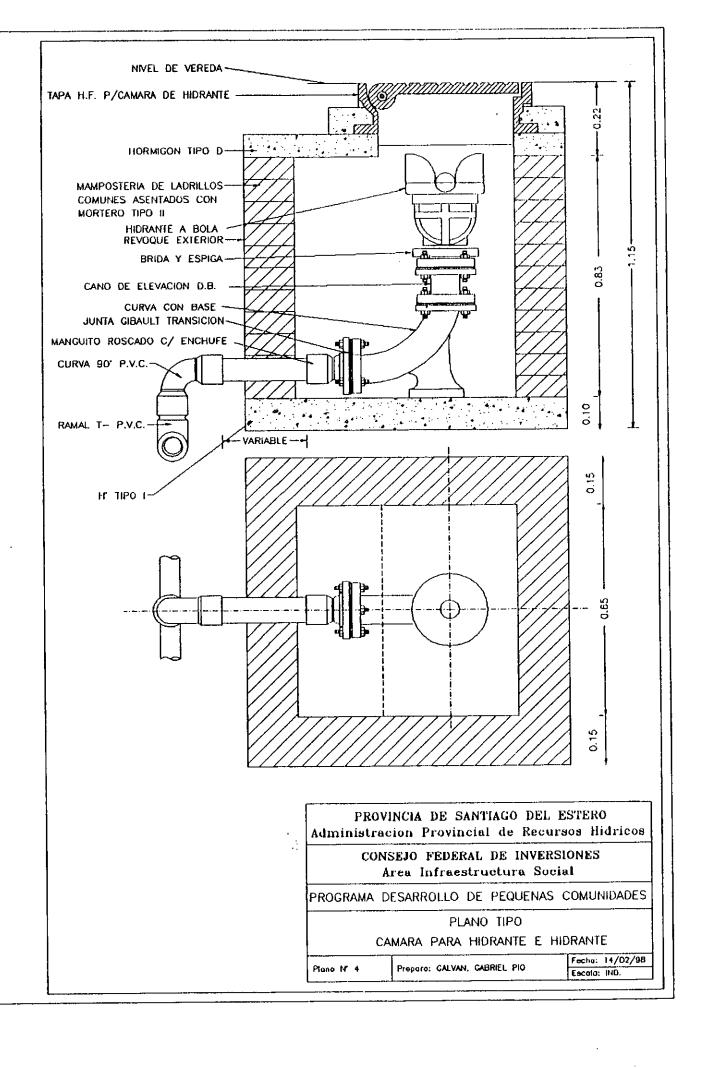
Plano N° 1

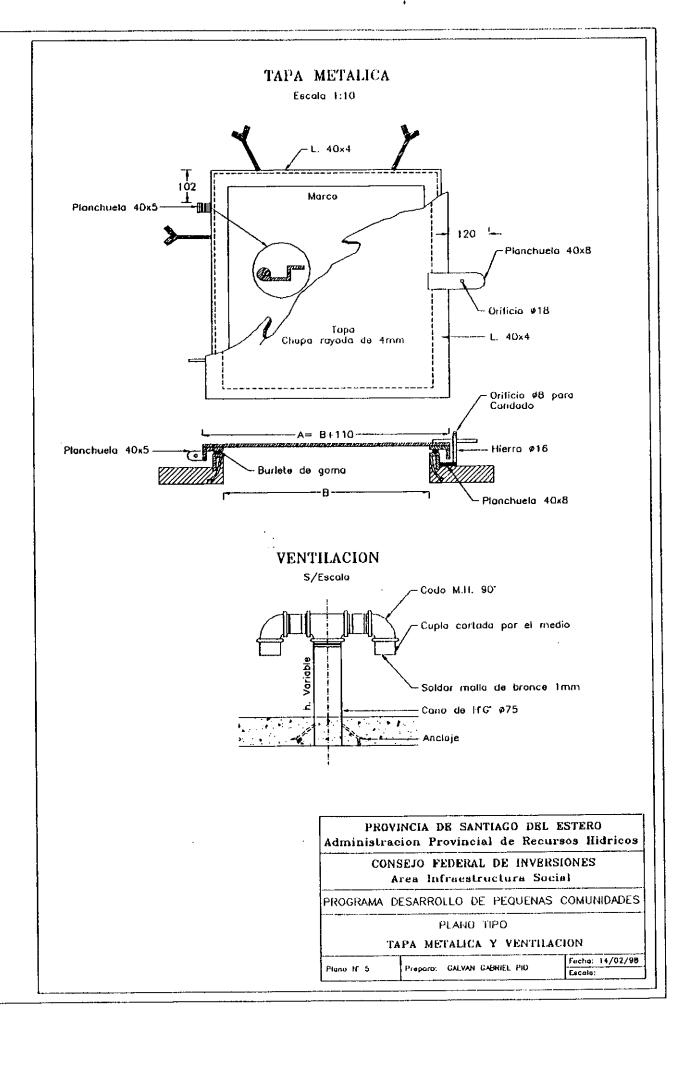
Prepara: GALVAN, GABRIEL PIO

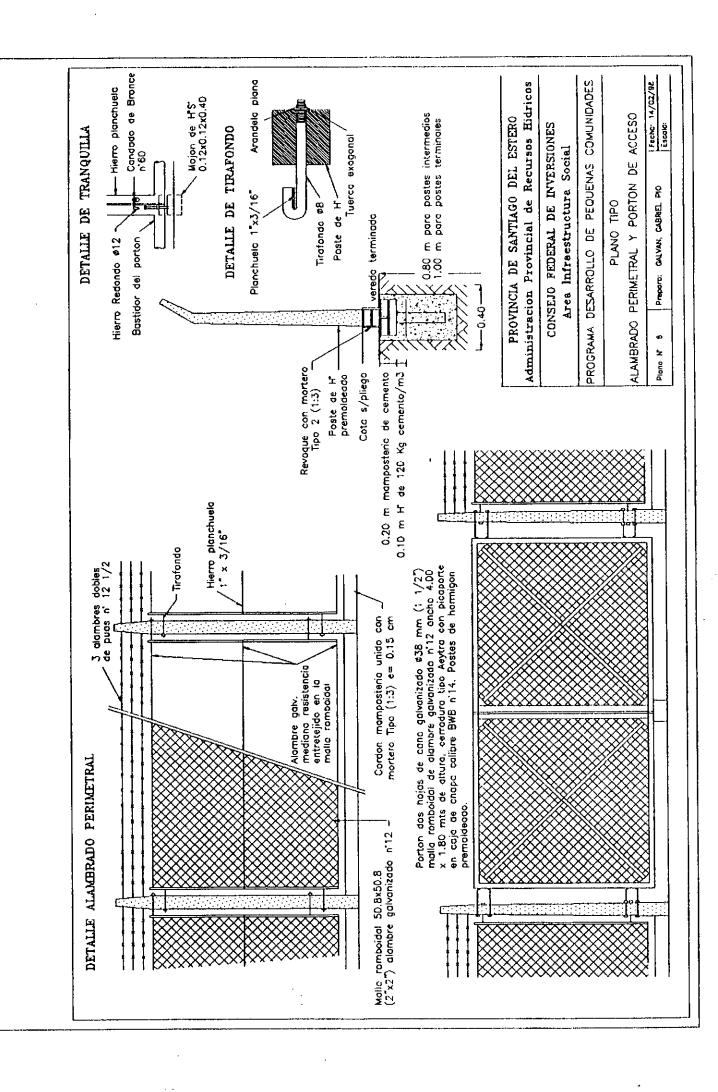
-:ha: 14/02/98

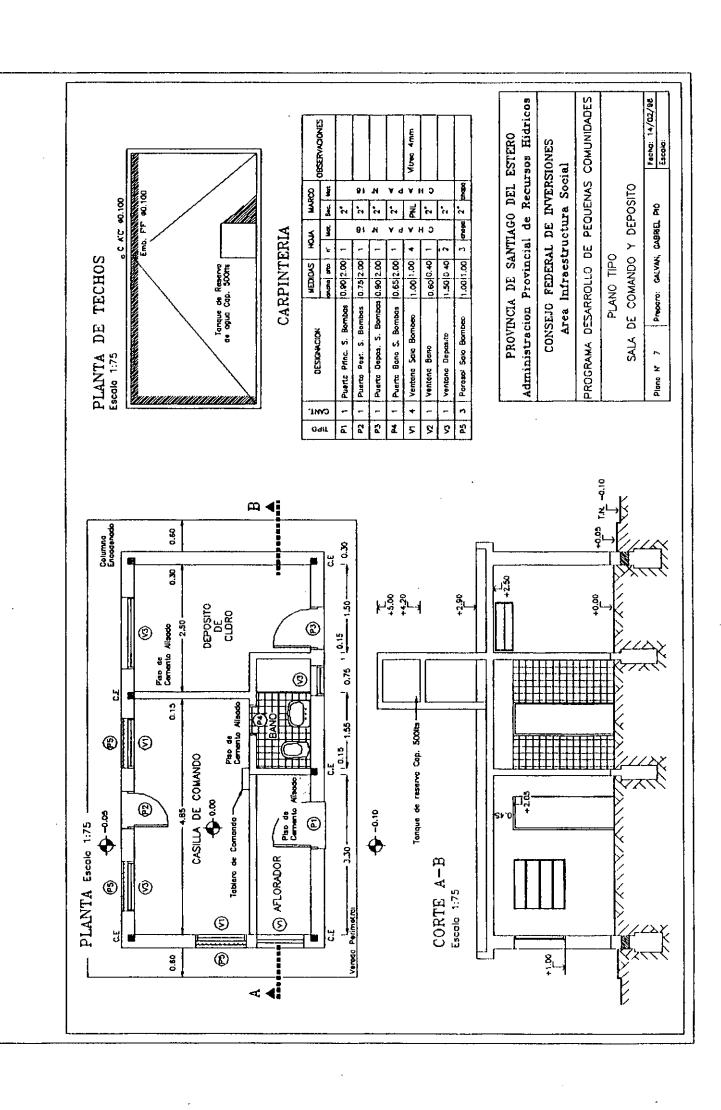


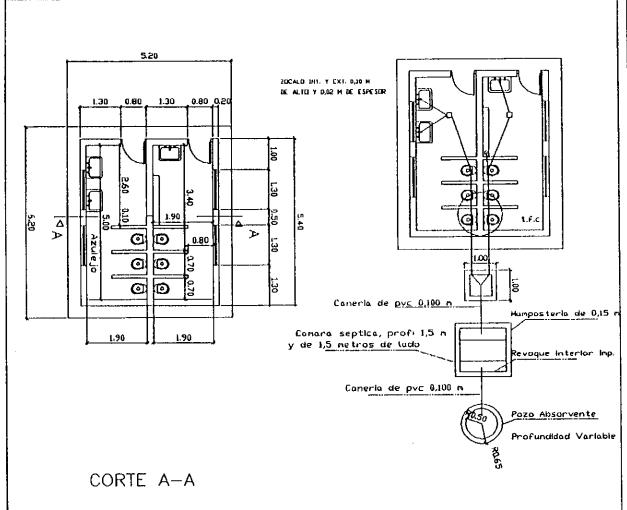


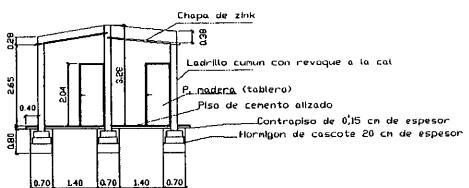












NOTA MODULO SANITARIO - EN POSTA SANITARIA Y BETACAMENTO POLICIAL

CONSTA DE I LAVATORIO Y 1 INCEDERO (con ele betalociones) Sup Minho i 6 nº2

EL MODILO SANITARIO EN LA ESCUELA CONSTA DE DES AMBIENTES CON UN INDURO Y

UN LAVATORIO C/U. EN EL DE HOM BRES. VA UN MINGITORIO

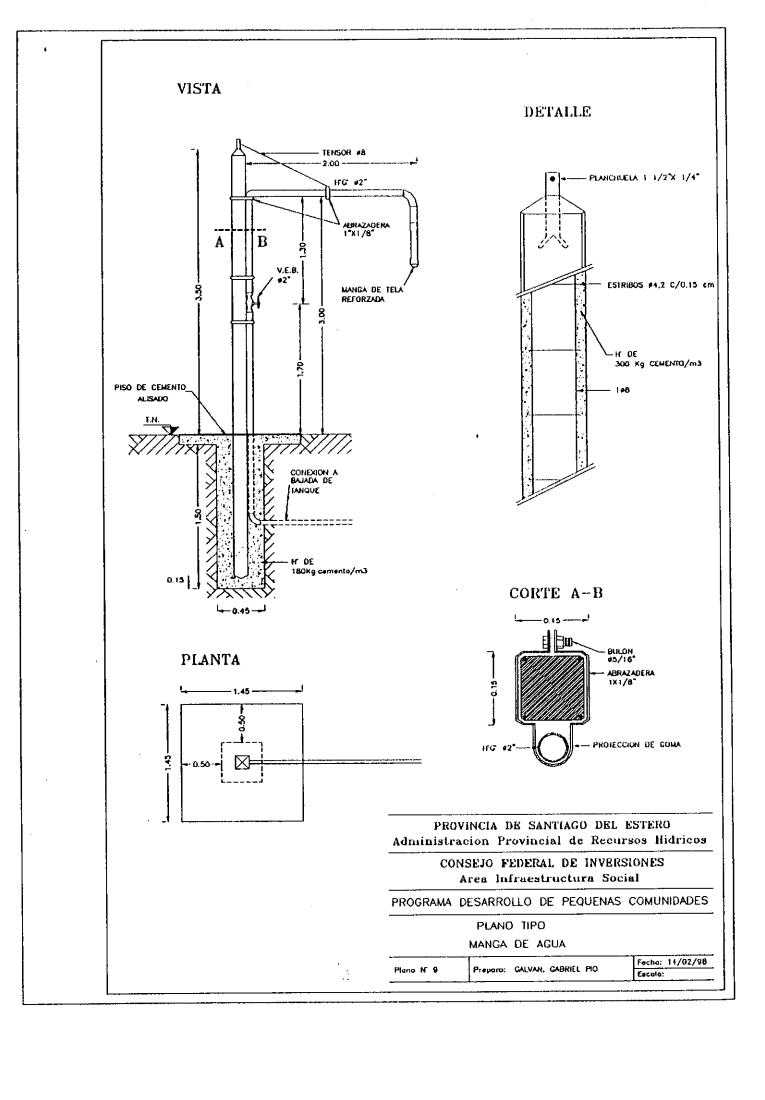
PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO
Administracion Provincial de Recursos Hidricos

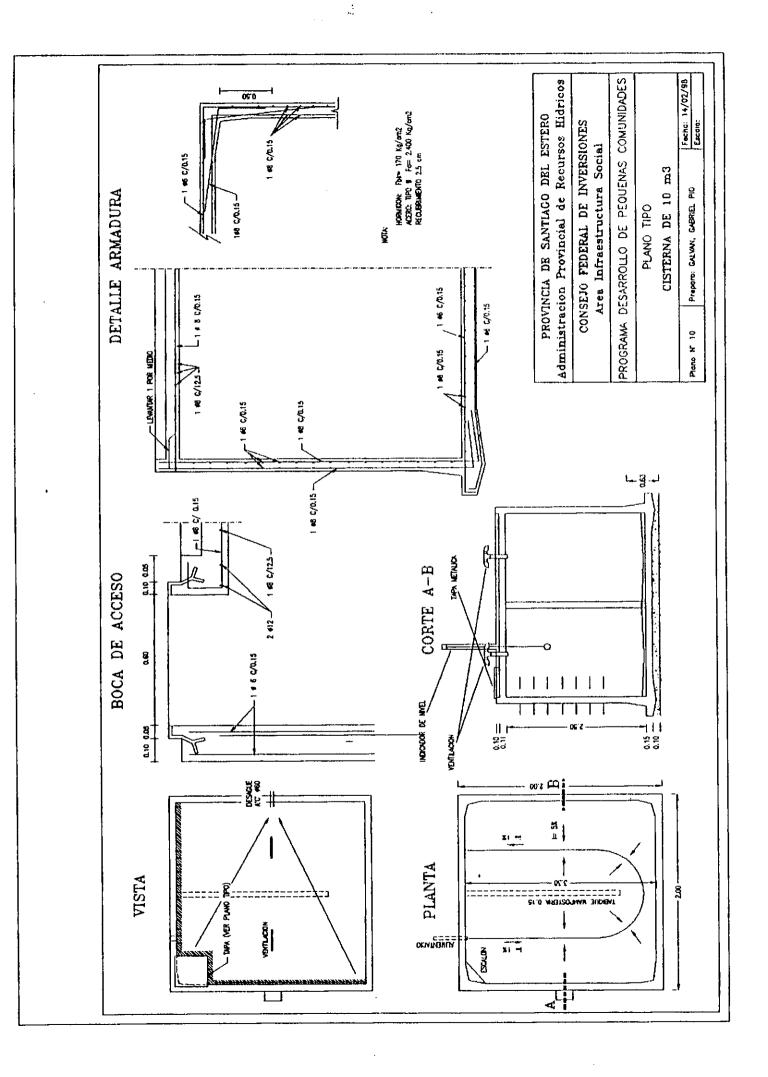
CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES
Area Infraestructura Social

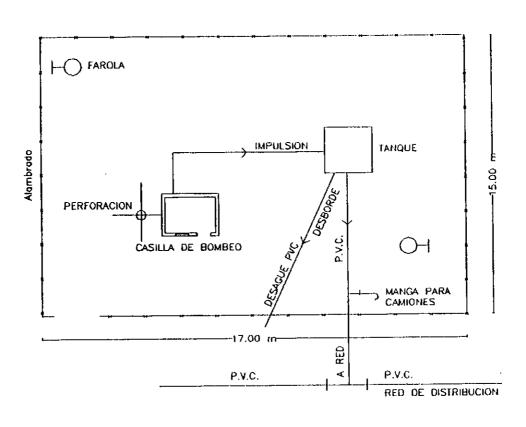
PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

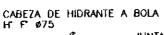
PLANO TIPO
MODULO SANITARIO

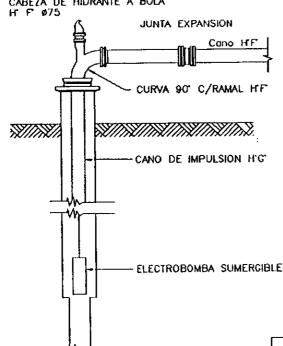
Plano N' 8 Preparo: GALVAN, GABRIEL PIO Fecho: 14/02/98
Escolo:











PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administracion Provincial de Recursos Hidricos

> CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraestructura Social

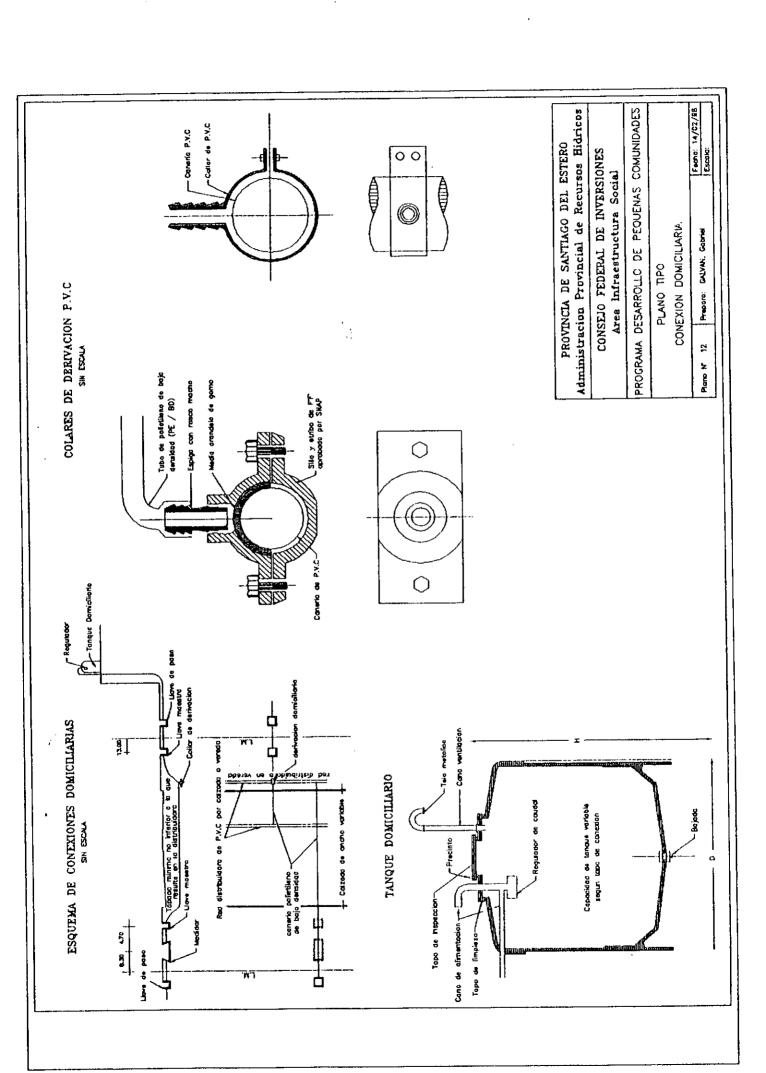
PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

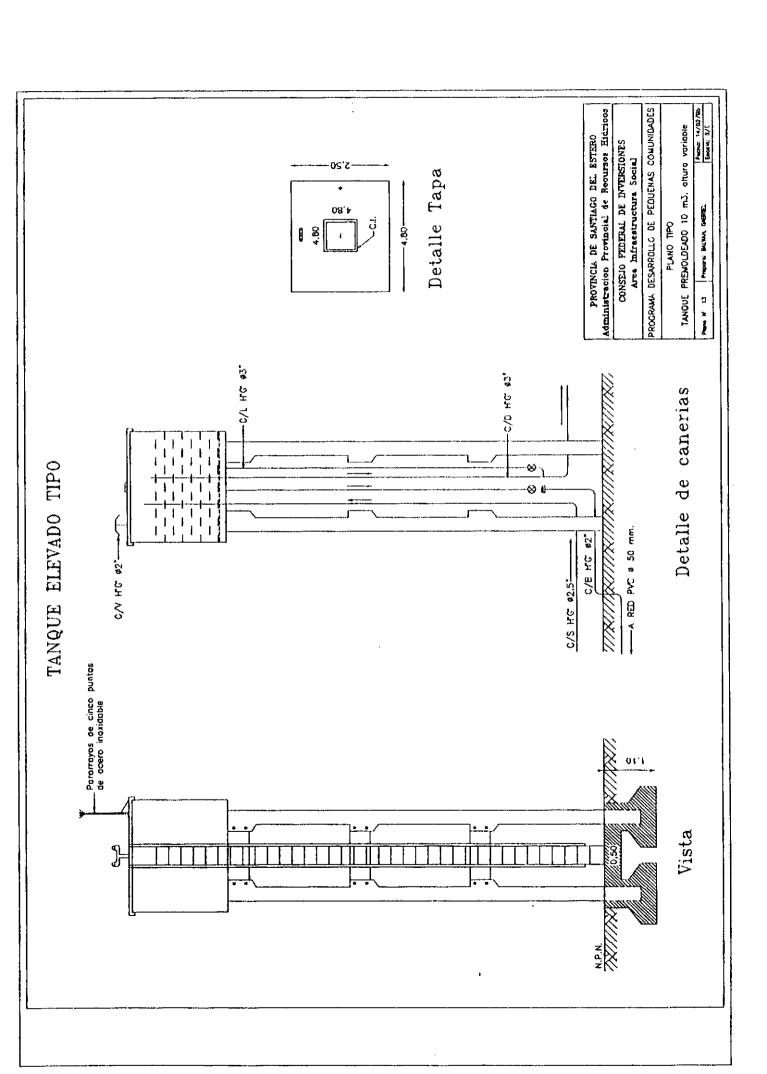
PLANO TIPO PLANTA DE INSTALACION TIPO

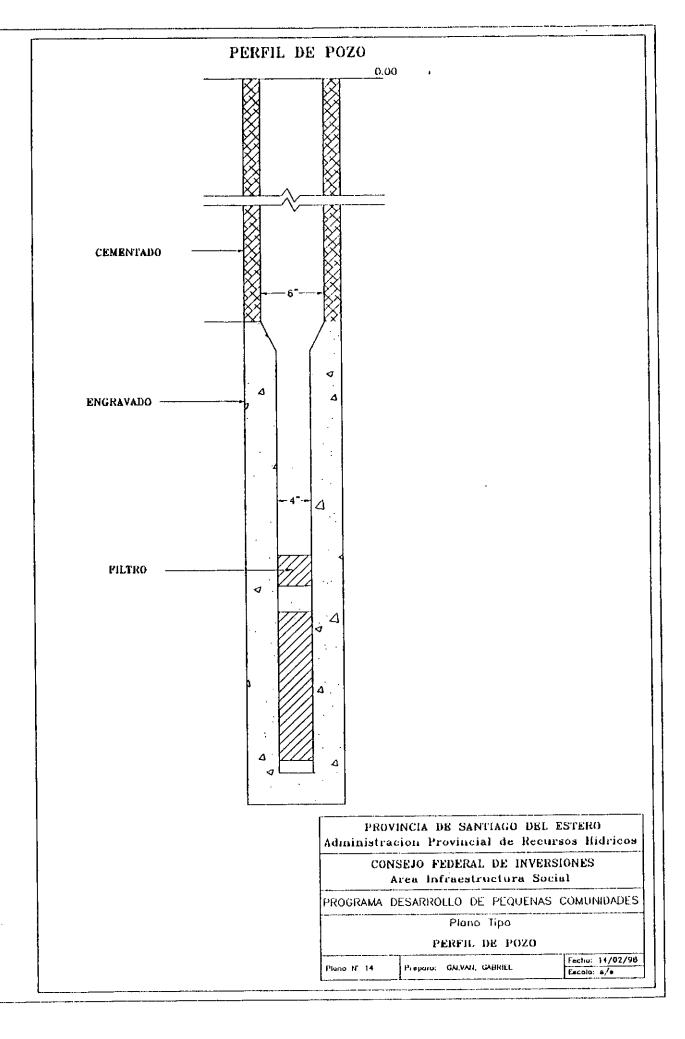
Plano N° 11

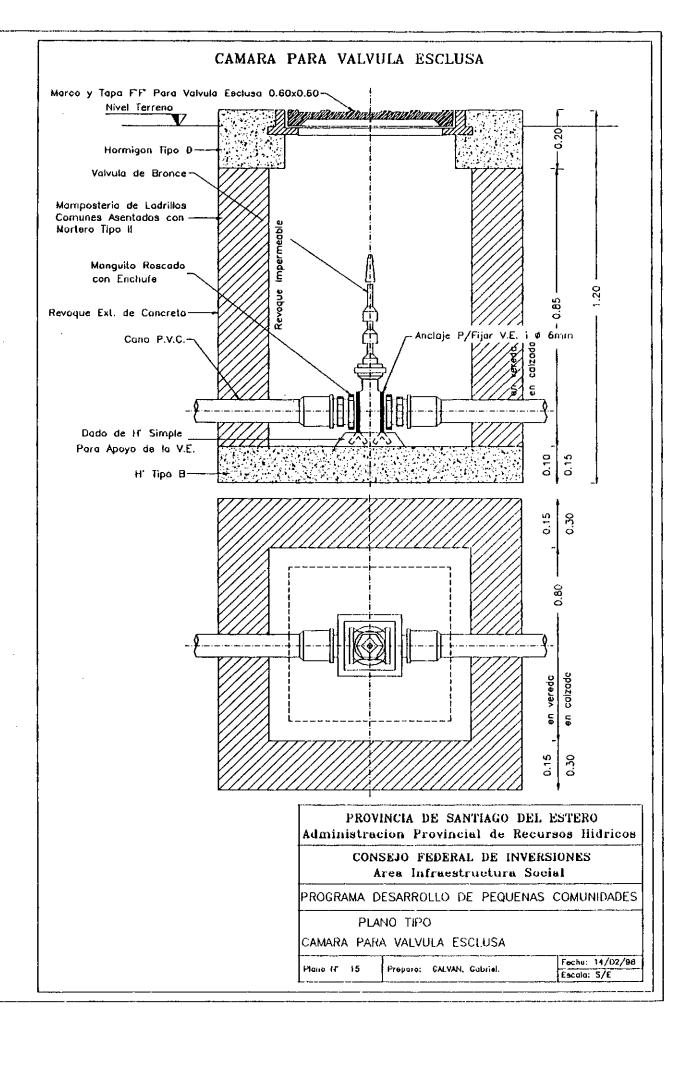
Preparo: GALVAN, GABRIEL PIO

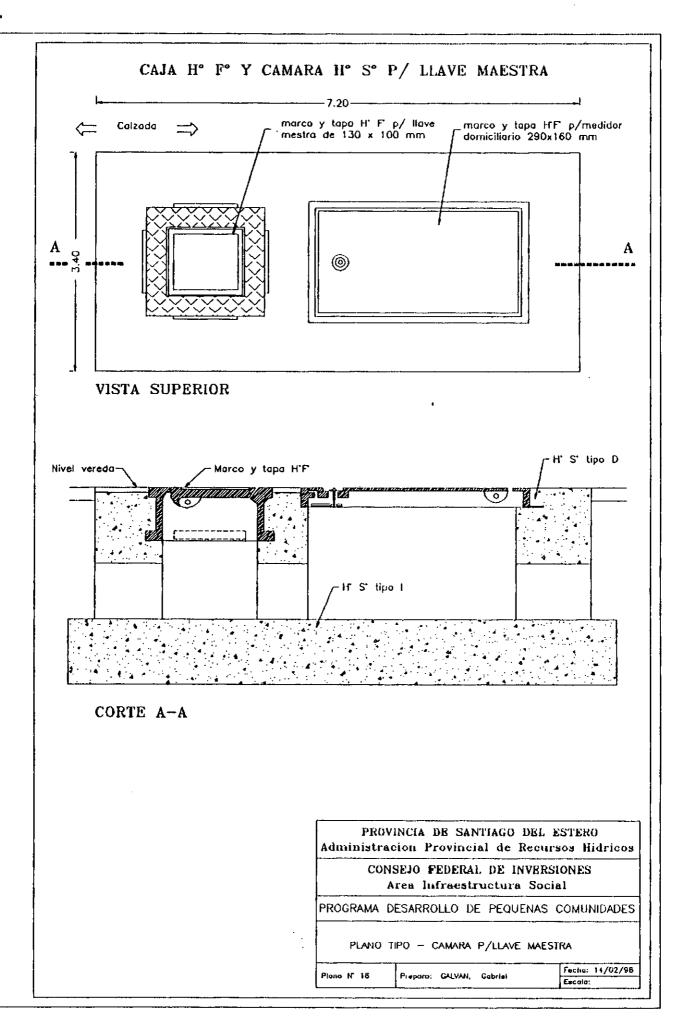
Fecha: 14/02/98 Escala:

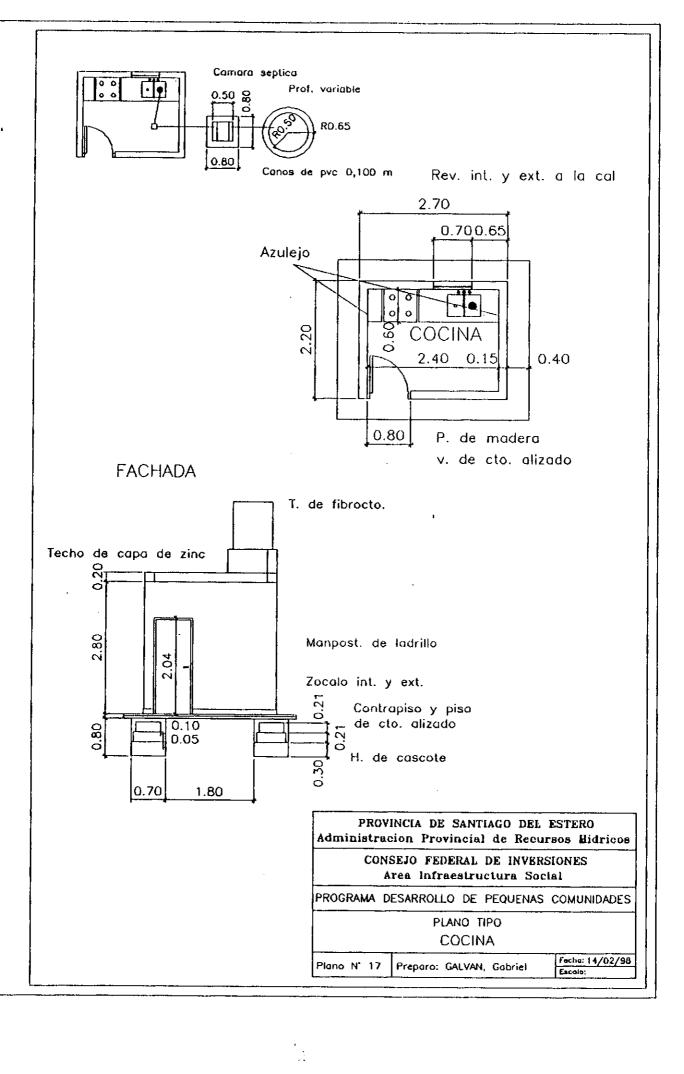












COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

LOCALIDAD: LAS CANTINAS DEPARTAMENTO: RIO HONDO

				PRECIO EN PESOS			
пем		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL.	TOTAL	
<u>l</u> .	A) CAPTACIÓN Excavación y tapado de zanjas para tuberías.	m3	15	\$ 11,50	\$ 172,50		
2.	a)Cañería de 14ºGº de 2º, incluido los accesorios en aspiración e impulsión a tanque elevado. b) Cañería de 11ºGº de 2º, incluido los accesorios (valvulas esclusas, tee, niples, etc) en desborde, limpieza y alimentación a red de distribución.	ın	30 30	\$ 28,41. \$ 28,41	\$ 852,27 \$ 852,27		
	Provisión y colocación de electrobomba centrifuga N= 3 HP, Hman= 52,00 m y Q= 6516 I/h. Se incluye cable y tablero de comando a instalar en casilla de bombeo	N°	1	\$ 1.500,0			
4	Provisión de grupo electrogeno 10 KVA	gl	,	\$ 4.000,0	3 4.000,0	\$ 7.377,03	
ı	B) ALMACENAMIENTO Excavación y tapado de zanjas para tuberías.	m3	20	\$ 11,50	\$ 230,0		
	Construcción de tanque elevado de 10.000 litros de capacidad de 12 metros de altura a fondo de cuba, en hormigón armado, incluyendo: tapa metálica, indicador de nivel, ventilación, escalera de subida y acceso al interior excavación fundaciones etc. Construcción de casilla de comando completa, con instalacion de grupo electrogeno, tablero de comando y bases para equipo de cloración y	gl	1	\$ 15.500 ₁ 0	\$ 15.500,0		
	mesada, según plano tipo.	gl	1	\$ 8.500,0	\$ 8.500,0		
	Equipo de desinfección: bomba dosificadora a diafragma completo.	N°	1	\$ 1.250,0	\$ 1.250,0		
8	Provisión de materiales y construcción de alambrado perimetral olímpico con postes de hormigón malla metálica y portón de acceso, según plano tipo.		120	\$ 63,0	\$ 7.560,0		
10	Estudio de suclos para fundaciones	N°	ı	\$ 2.500,0	\$ 2.500,0	\$ 35.540,0	
	C) RED DE DISTRIBUCION						
1	Excavación y tapado de zanjas para tuberías en red de distribución.	1 a 3	450	\$ 11,50.	\$ 5.175,0		

COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

LOCALIDAD: LAS CANTINAS DEPARTAMIENTO: RIO HONDO

				PRECIO EN PESOS			
ПЕМ	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL	ΤΟΤΑΙ.	
	Provisión y colocación de cañerías y accesorios de PVC clase 6, de diámetro: a) 50 mm J.P.	ml	900,00	\$ 1,61	\$ 1.446,50		
12	Provisión y colocación de válvulas de bronce de diámetro: c) 63 mm	N°	3	\$ 62,0.	\$ 186,0		
	Provisión de materiales y construcción de cámaras para válvulas esclusas, según plano tipo.		3	\$ 250,0	\$ 750,0		
14	Provisión de materiales y construcción de pilar de mampostería de ladrillos comunes, mezcla 1:3:1 revocado para grifo público, con valvula tipo esférica de bronce 3/4, conexión a cañería de distrib según plano tipo		9	' \$ 2 50,0	\$ 2.250 ₃ 0		
	Provisión de materiales, colocación y construcción de hidrantes con cámaras incluidas.	N°	2	\$ 500,0	\$ 1.000 , 0		
16	Manga de agua, según plano tipo.	N°	ı	\$ 500,0	\$ 500,0	\$ 11.307,50	
	D) INFRAESTRUCTURA EDILICIA						
	*Escuela						
17	Conexion a red, con llave maestra, camara y cañeria ф 13 mm.	ខ្ជា	1	\$ 250,0	\$ 250,0		
18	Provisión, colocación y puesta en funcionamiento de un tanque de 1000 litros incluye muros portantes y cañerias de subida y distribución a baños v cocina.		1	\$ 800,0	\$ 800,0		
23	Provisión de materiales y construcción de módulo sanitario completo de 4x3, incluido pozo absorvente, camara septica y de inspección dos inodoros, dos lavatorios.		i	\$ 3.900,0	\$ 3.900,0		
	Provisión de materiales y construcción de módulo sanitario completo de 1,5x2, un inodoro, un lavatorio.		I	\$ 1.200,0	\$ 1.200,0		
25	Provisión y colocación de membrana de aluminio de 4 mm. de espesor, previa reparación de superficie a impermeabilizar.		l	\$ 700,0	\$ 700,0		
26	Provisión y colocación de un módulo fotovoltaico	gl	Į.	\$ 2.000,0	\$ 2.000,0		

COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

LOCALIDAD: LAS CANTINAS DEPARTAMENTO: RIO HONDO

				PRECIO EN PESOS		
ITEM	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD		PARCIAL.	TOTAL
	Provisión y colocación de dos ventanas de madera de 1x1 en autas incluye vidrio de 3 mm y pintura con esmalte.		1	\$ 300,0	\$ 300,0	
28	Provisión de materiales y construcción de cocina de 2,2x2,7, incluido instalación sanitaria y cocina a gas envasado.		l l	\$ 1.700 ₁ 0	\$ 1.700,0	\$ 10.850,0
	* Destacamento Policial					:
	Provisión de materiales y construcción de módulo sanitario completo de 1,5x2, un inodoro, un lavatorio.		1	\$ 1.200,0	\$ 1.200,0	
17	Conexion a red, con llave maestra, camara y cañeria -	gl	l	\$ 25 0,0	\$ 250,0	
	Provisión, colocación y puesta en funcionamiento de un tanque de 500 litros incluye muros portantes y cañerias de subida y distribución a baños y cocina.		1	\$ 700,0	\$ 700,0	
	Provisión y colocación de una ventana de madera de 1x1 en aulas incluye vidrio de 3 mm v pintura con esmalte.		ı	\$ 300 ₃ 0	\$ 300,0	
	Provisión y colocación de membrana de aluminio de 4 mm. de espesor, previa reparación de superficie a impermeabilizar.		1	\$ 250,0	\$ 250,0	
31	Revoques exteriores con pintura a la cal	gl	1	\$ 500,0	\$ 500,0	
	E) HERRAMIENTAS Y REPUESTOS					\$ 3.200,0
22	Provisión de herramientas y repuestos incluyendo: Escalera (2 m), llave caño, llaves Stillson para caños hasta 4 ", 2 llaves francesas, caja herramientas con 2 destornilladores de fuerza, llaves tubo y estriadas tipo bahco					
	(desde 5cm hasta 0,30 mm.)	gl	1	\$ 2,000,0	\$ 2.000,0	\$ 2.000,0
				TOTAL		\$ 70.274.53
	PESOS:SETENTA MIL DOSCIENTO	L	NUT 4 37 CT		4100	3 (11,274,33

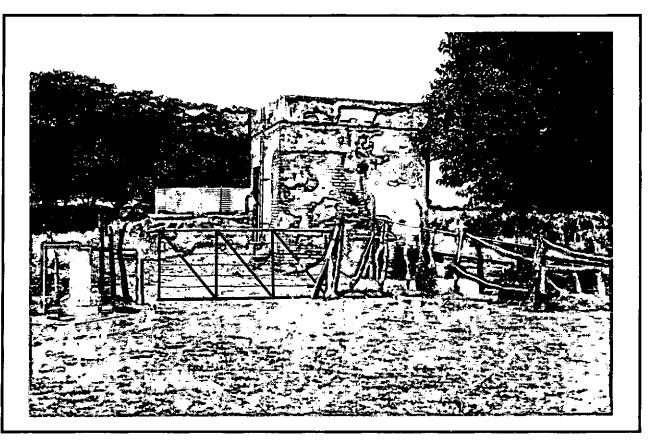
COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO LOCALIDAD: LAS CANTINAS DEPARTAMENTO: RIO HONDO TTEM DESCRIPCION UNIDAD CANTIDAD UNITARIO PARCIAL TOTAL NOTAS: a) El presupuesto se ha calculado con los precios locales de los materiales puestos en obra y los respectivos costos de la mano de obra. b) En los precios unitarios se incluyen las siguientes incidencias: 15% gastos generales, 10% de beneficios, 21% de IVA y 3,5% de ingresos brutos.

Análisis Físico-Químico Pozo Familia Andrea Gallo - Las Cantinas

		Consumo Hun	nano	Consumo Animal		
Parámetro analizado	valor (mg/l)	Tolerable	Admisible	Tolerable	Admisible	
Sólidos totales	1296	1000	2000	4000	10000	
Alcalinidad total (CO ₃ Ca)	90	400	800			
Dureza total (CO ₃ Ca)	196	200	500		1	
Color (U.C.)	<1	5	10			
pH	7,1	6,8	9,2			
Turbledad (NTU)	5,5	5	2-25			
Conductividad (uS/cm)	1860		2000	•		
Sodio	350					
Potasio	4,6			***		
Catolo	55					
Magnesio	14				250	
Cloruros	120	250	400-700	2000	4000	
Bicarbonatos	109,8	488	976			
Carbonatos	0	:		**********		
Sulfatos	630	200	400	2000	4000	
Hierro total	0,02	0,1	0,2			
Manganeso	ban	0,05	0,1-0,5			
Amonfaco	0,11				****	
Nitritos	0,1		0,1		10	
Nitratos	1,76		45	1000	3000	
Fluoruros	1,2	1,5	2,4		2	
Arsénico	nad	0,05	0,1	0,15	0,3	
Sumatoria Cationes (meq/l)	19,24					
Sumatoria Anione (meq/l)	18,72			***************************************	\- <u></u>	
Error analitico	2,75	4	8			
otabilidad	SANITARIAMENTE	TOLERABLE (DO	or exceso de Sulfato	os)	<u> </u>	

Laboratorio Dirección de Saneamiento Ambiental Provincia de Salta

ANEXOS



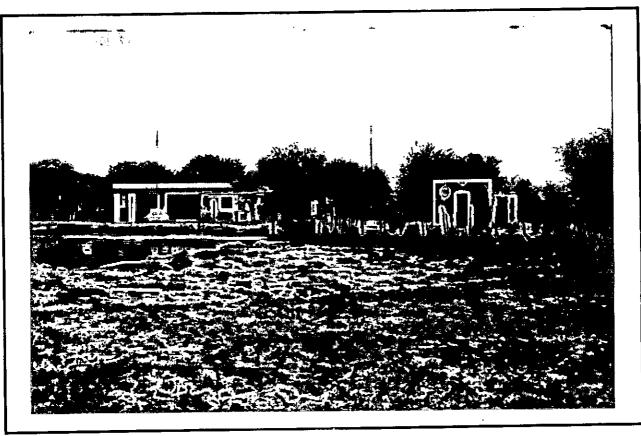
Sala de bomba y cisterna



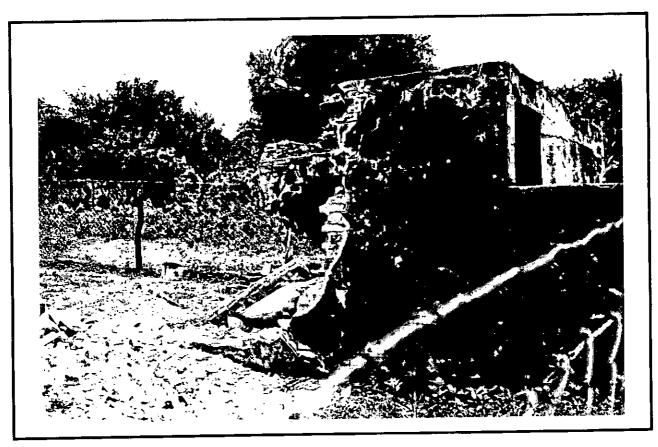
Instalación existente en sala de bomba



Pozo y Sala de bomba



Escuela y Destacamento Policial



Baños derrumbados de la escuela

SIMBOL POZO SUR

Carpeta Técnica Indice

- * Localización
- * Síntesis poblacional
- * Provisión de agua actual
- * Ingeniería de obra de provisión de agua
 - Memoria Técnica
 - Obra propuesta
 - Memoria Descriptiva
 - Ficha Técnica
- * Ingeniería de obra edilicia
 - Memoria Técnica
 - Obra propuesta
 - Memoria Descriptiva
- * Planos de obra
- * Cómputos métricos y presupuestos
- * Anexo

LOCALIZACION

En la provincia de Santiago del Estero, la localidad de Simbol Pozo Sur se encuentra ubicada en el Departamento Jimenez y situada geográficamente a los 64°44'38,9" de Longitud Oeste y a los 27° 5'32,9" de Latitud Sur.

A ésta se accede desde la ciudad Capital, por Ruta Nacional Nº 9, hasta la ciudad de Termas de Río Hondo y desde allí por Ruta Provincial Nº 92 (asfaltada) hasta la localidad de El Charco, luego de recorrer 35 km. Desde El Charco, por un camino de tierra paralelo a las vías del F.C.G.B., con rumbo N-NO, se arriba a localidad de El Bagual, después de 11,5 km. En esta localidad se empalma un camino secundario de tierra, que se dirije hacia el N-NE, que conduce al asentamiento de Simbol Pozo Sur luego de 9,5 km.

El acceso es apto durante todo el año hasta la localidad de El Charco, desde allí el camino es de tierra, en el que se producen cortes por erosión hídrica en las épocas de lluvia. El acceso a Simbol Pozo Sur (3 km) es una huella en mal estado, y en días de lluvia es intransitable.

Se destaca que no existe servicios de transporte público directo desde la localidad hacia la Ciudad Capital, distante 117 km, y a Termas de Río Hondo, 47 km...

SINTESIS POBLACIONAL

La localidad de Simbol Pozo Sur depende institucionalmente del Municipio de Pozo Hondo, Dpto. Jimenez.

Su población se compone de 40 habitantes, quienes ocupan viviendas de ladrillo común con revoque a la cal, techo de chapa o losa, piso de cemento alisado, puertas y ventanas de madera o chapa. Las viviendas beneficiadas en este proyecto son 8 (ocho). La distribución de las mismas es mixta: 5 agrupadas y 3 dispersas.

No existen edificios escolares, para recibir instrucción los niños deben trasladarse a la localidad de Pacará, distante 4 km.

La localidad no cuenta con puesto de salud y la población es asistida por un agente sanitario, de El Bagual, quien realiza un control de los niños y distribuye la leche que

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

SIMBOL POZO SUR

mensualmente entrega el plan social. Los medicamentos son adquiridos por los pobladores en

la localidad de El Bagual o Tacanas (Tucumán).

La localidad de Simbol Pozo Sur no cuenta en la actualidad con provisión de energía

eléctrica domiciliaria, no posee agua corriente, y los residuos domiciliarios (basura) son

enterrados o quemados. Se reciben señales de radio AM de Tucumán y Santiago del Estero,

FM y canales 8 y 10 de televisión de Tucumán.

La actividad económica más saliente es la fabricación de carbón de leña el que se

comercializa en Tucumán, tambien se dedican a la ganadería (cria de vacas, cabras, gallinas,

etc.) tanto para su comercialización como para el consumo. Además, en menor escala, realizan

cultivos de maíz y zapallo para consumo personal.

PROVISION DE AGUA ACTUAL

Actualmente la provisión de agua se hace a través de un pozo surgente de 243 m de

profundidad que está entubado con cañería de PVC de 3" y presenta una surgencia natural de

2.250 l/h. El pozo está construído en forma muy precaria, los filtros son de caño agujereado

sin recubrimiento de grava seleccionada y sin cementación anular.

El pozo no tiene válvula y por lo tanto el agua, que surge en forma permanente, es

encauzada hasta una pequeña depresión donde se forma una represa, que utilizan como

bebedero para los animales. Sólo dos familias han realizado conexiones precarias con

manguera de ½", el resto de las familias debe transportar el agua por medio de tanques.

El agua del pozo no recibe ningún tratamiento de potabilización, tiene exceso de

sulfatos, aunque sanitariamente es tolerable para el consumo humano.

INGENIERIA DE OBRA DE PROVISION DE AGUA

Memoria Técnica

a) Población. Información General.

Establecimientos Escolares: No

Jardin de Infantes: No

2

Puesto Sanitario: No

Puesto Policial: No

Capilla: No

Familias Cantidad: 8 Personas: 50

Disposición de unidades habitacionales: Mixta

Dotación de Red de distribución: 150 lts./hab.x día.

b) Cálculo del Volumen de Reserva.

Para el cálculo de la Población Futura se utilizará un crecimiento anual del 0,25 %, valor considerado aceptable para la Provincia, además según las normas del Ente Nacional de Obras Hídricas y Saneamiento (E.N.O.H.SA.), es factible considerar para poblaciones menores de 1.000 habitantes un incremento del 50% de la población a los 22 años. Por lo que la expresión del cálculo de la Población Futura es:

$$P_f = P_i (1+i)^n$$

en donde Pr = Población Futura

i =Indice de Crecimiento Anual 0,25 %

n =Número de años en el período considerado

Población actual

Para la Población Inicial se tubo en cuenta el relevamiento de tipo social, cultural y económico realizado oportunamente, el cual dió como Población Actual 50 habitantes.

Población futura a 12 años.

$$P_{12}$$
= 50 hab. x $(1+0.025)^{12}$ = 67 hab.

Población futura a 22 años.

$$P_{22}$$
= 50 hab. x $(1+0.025)^{22}$ = 86 hab.

Dotación.

Debido a las características de la población se adopta una dotación media de 150 lts./hab. x día.

Caudales (Medio y Máximo Diario; Máximo Horario)

Q = Población x Dotación = P x D (caudal medio diario)

 $Q_m = Q \times \alpha_D$ (caudal máximo diario)

 $Q_M = Q \times \alpha$ (caudal máximo horario)

α_D = Coeficiente de oscilación diario = 1,30

α_H= Coeficiente de oscilación horaria = 1,38

 $\alpha = \alpha_D \times \alpha_H = 1,30 \times 1,38 = 1,80$

Los caudales se resumen en la tabla siguiente:

PERIODO	POBLACION	DOTACION		CAUDALES	
AÑOS	N°de hab.	lts./hab.x día	m³/día	lts./seg	Simbolo
			7,50	0,087	Q_0
. 0	50	150	9,75	0,113	Q_{m0}
	.		13,50	0,156	Q _{M0}
			10,05	0,116	Q_{12}
12	67	150	13,06	0,151	Q _{m12}
			18,09	0,209	Q _{M12}
			12,90	0,149	Q ₂₂
22	86	150	16,77	0,194	Q _{m22}
			23,22	0,269	Q _{M22}

- * Para el cálculo de la red de distribución se usará el Caudal Máximo Horario a 22 años (23,22 m³/día).
- * El Caudal Medio Diario a 22 años se utilizará para el cálculo del tanque elevado (12,90 m³/dia).
- * El Caudal Máximo Diario a 12 años se utilizará para el cálculo del equipo de bombeo (13,06 m³/día).

Volumen mínimo de reserva

De acuerdo con las normas, se establece que el volumen mínimo de almacenamiento es el correspondiente al 25 % del Caudal Medio Diario para la Población de proyecto a 22 años.

El Caudal Medio Diario a 22 años es 12,90 m³/día, entonces el volumen de almacenamiento será:

$$V_{min} = 12,90 \text{ m}^3/\text{dia} \times 0,25 = 3,23 \text{ m}^3$$

Se adopta un de tanque elevado de 10 m de altura de fuste y 10 m³ de capacidad, por razones de economía y practicidad, ya que en la zona se comercializa tanques prefabricados cuyo volumen mínimo es el mencionado.

La cisterna tendrá un volumen igual al adoptado al tanque elevado, por idénticas razones.

El equipo de bombeo que se usará para la aspiración e impulsión desde la cisterna al tanque elevado es calculado teniendo en cuenta el Caudal Máximo Diario a 12 años: 13,06 m³/día. El tiempo total de bombeo adoptado es de 2 h/día. El Caudal de Bombeo será:

$$Q_B = 13.06 \text{ m}^3/\text{dia} = 6.53 \text{ m}^3/\text{h} = 1.81 \text{ l/s}$$

2 h/dia

El diámetro económico de la tubería de impulsión se calcula aplicando la fórmula de Bresse:

$$D = K \cdot X^{1/4} \cdot Q_B^{1/2}$$

donde:

D = Diámetro de la tubería (m)

$$K = Coeficiente = 1,3$$

X = Número de horas de bombeo por día = 2/24 = 0,083

 $Q_B = Caudal de bombeo = 0,00181 m³/s$

$$D = 1.3 \cdot (0.083)^{1/4} \cdot (0.00181)^{1/2} = 0.0297 \text{ m}$$

Para la aspiración e impulsión se adopta cañería de hierro galvanizado de diámetro 2", logrando una velocidad más adecuada y pérdidas admisibles.

$$Q_B = 1.81 \text{ l/s}$$
, $D = 0.0508 \text{ m}$ y $V = 0.90 \text{ m/s}$

La altura manométrica será la suma de alturas parciales, ya sea por diferencia de niveles o por pérdidas localizadas o en la conducción.

$$H_{\rm m} = H_{\rm g} + H_{\rm f} + H_{\rm l}$$

donde:

H_m = Altura manométrica

 $H_{\rm g}$ = Diferencia de cota entre techo de cuba de tanque elevado (113 m) y cota de aspiración de equipo de bombeo (-3 m) = 16 m

H_f = Pérdidas en la conducción

H₁ = Pérdidas localizadas

La longitud de la cañería de impulsión es 30 m.

Para el cálculo de las pérdidas de carga por conducción se usa la fórmula de Hazen-Williams:

$$J = 10,643 \cdot (Q_B/C)^{1,85} \cdot D^{-4,87}$$

 $J = 10,643 \cdot (0,0181/125)^{1,85} \cdot (0,0508)^{-4,87} = 0,024 \text{ m/m}$

$$H_f = 0.024 \text{ m/m} \cdot 30 \text{ m} = 0.71 \text{ m}$$

Se adopta pérdida por conducción $H_f = 0.80 \text{ m}$.

Para cuantificar las pérdidas localizadas se utiliza el método de longitudes equivalentes, con ayuda de tablas que dan dichas longitudes.

1 Válvula de retención	100 D
1 Válvula esclusa	8 D
1 Entrada normal	50 D
4 Curvas a 90°	120 D

Longitud equivalente: $293 \times 0,0508 \text{ m} = 14,88 \text{ m}$

$$H_1 = 14.88 \text{ m} \cdot 0.024 \text{ m/m} = 0.35 \text{ m}$$

Se adopta para pérdidas localizadas H₁ = 0,40 m

$$H_m = 16 \text{ m} + 0.80 \text{ m} + 0.40 \text{ m} = 17.20 \text{ m}$$

Se adopta una altura manométrica $H_m = 17 \text{ m}$.

La potencia del conjunto a bombear se calcula con:

$$N = 1.000 Q_B x^2 H_m = 1.000 x 0.00181 x 17 = 0.68 HP$$

$$75 x n 75 x 0.60$$

En la práctica se incrementa el 50%, quedando:

$$N = 1.02 HP$$

Se adopta:
$$N = 1 \text{ HP}$$
 $H_m = 17 \text{ m}$ $Q_B = 6.516 \text{ l/h}$

El cálculo de la red de distribución se hace considerando el gasto hectométrico para el Caudal Máximo Horario a 22 años: 0,269 l/s.

Se colocará grifos públicos estrategicamente ubicados a los efectos de servir a viviendas próximas, cuando se encuentren dispersas.

Obra propuesta

La obra proyectada contempla la provisión de agua potable a las viviendas, a través de conexiones domiciliarias o de grifos públicos colocados en los lugares de mayor concentración poblacional.

Para ello se utilizará el pozo surgente existente y se preve la instalación de una cisterna (10 m³) prefabricada enterrada con sus respectivas cañerías, desde la cual se aspirará e impulsará el agua a un tanque elevado de 10 m³ de capacidad y 10 m de altura de fuste, que se deberá proveer. Para ello se contempla la construcción de una casilla de comando y depósito, donde se alojará la bomba dosadora y el equipo de bombeo, ambos accionados por un grupo electrógen, a proveer. Desde el tanque se distribuirá el agua a la red proyectada. Todo con sus

respectivas cañerías. Se preve también la construcción del alambrado perimetral con portón de acceso.

Memoria descriptiva

El objetivo de la obra es el abastecimiento de agua potable a la población mediante grifos públicos a partir de la captación, tratamiento, almacenamiento y distribución.

La obra comprende la instalación de grifos públicos ubicados de tal manera de permitir el servico en forma igualitaria a los habitantes de la localidad.

La captación se efectuará del pozo surgente comunitarió existente.

El único tratamiento a realizar al agua será la cloración mediante un equipo dosador, a pesar de las características fisico-químicas del agua de la perforación. Estas, de acuerdo a las normas, están excedidas en sulfatos; sin embargo son bien toleradas por la población, por lo que no se considera necesario la instalación de una Planta de Osmosis Inversa.

Por otro lado, el agua del pozo existente es la única fuente de agua de que se dispone y viene abasteciendo a la población desde la época del asentamiento de la misma.

Además, de acuerdo al relevamiento efectuado, no existen casos de muerte y/o enfermedades causadas por ingesta de agua con estas características.

La instalación de una Planta de Osmosis Inversa no certifica que la población hará uso de la misma, dada la idiosincracia de los pobladores del lugar.

Por último, el requerimiento de personal apto para la operación y mantenimiento del equipo de la planta, como asi también el costo de los insumos, hace que ante la menor falla deje fuera de servicio a la misma.

Todos los puntos observados precedentemente confirman el criterio adoptado de no usar una Planta de Osmosis Inversa.

Para el almacenamiento del agua deberá instalarse una cisterna de hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad, enterrada. Además se preve la colocación de un tanque elevado de hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad y 10 m de altura de fuste, que llevará la instalaciones complementarias necesarias: baliza, pararrayo, indicador de nivel, escalera, etc. Las cañerías de aspiración, impulsión, desborde y limpieza serán de hierro galvanizado de 2" de diámetro.

Para la red de distribución se usará cañeria de PVC clase 6 de diámetros 50 mm y 63 mm, con junta elástica y junta pegada, con sus respectivas piezas especiales.

Se instalará grifos públicos para agua potable en lugares estratégicamente ubicados, a los fines de servir a la población que no pueda realizar su propia conexión. Los grifos serán de bronce de tipo esférico de 3/4".

Se construirá cámaras para válvulas esclusas, con cuerpo de bronce, en puntos determinados a fin de poder cortar el servicio en caso de reparación de la red y con el objeto de no dejar a toda la población sin provisión.

En la base de los pilares de los grifos públicos se colocarán válvulas y accesorios para la derivación a las viviendas. La conexión a las mismas correrá por cuenta de cada usuario.

Se instalará una manga de agua en las cercanías del tanque elevado, para la provisión a los pobladores que no son beneficiados por la red de distribución.

Se construirá una sala de comando y depósito para los equipos de bombeo y dosador y el grupo electrógeno, con alambrado perimetral de 120 m de longitud y portón de acceso.

Nota: No se realizó estudios ni ensayos de suelos, entendiéndose con esto que deberá verificarse previamente a la ejecución de la obra la capacidad portante de los mismos, así como su agresividad hacia los materiales que componen los elementos estructurales.

La cloración deberá realizarse en el tanque elevado y en la cisterna a fin de lograr una mayor permanencia del cloro en el agua y favorecer su acción bactericida. Cuando fuera necesario trasladar el agua en envases o bidones se deberá agregar dos gotas de lavandina concentrada por cada litro, dejándola en reposo durante media hora antes de consumirla. Debido a que la lavandina de uso doméstico es afectada por la luz, el calor y el paso del tiempo, se recomienda mantenerla en lugar fresco y oscuro y usarla preferentemente dentro de los cuatro meses de envasada.

Antes de ser liberada la obra al servicio deberá verificarse los valores de cloro activo exigidos para la obra, respetando la concentración de cloro residual a la salida de los grifos de 0,4 a 0,6 ppm.

Ficha Técnica

a) Diámetro de las Cañerías.

Cota de referencia

Nivel de base de tanque

100,001

Cañería de la red de distribución

De tanque a punto de menor presión en red

Material PVC Clase 6 junta a pegar y elástica

Cota de terreno de salida 110,00

Cota de entrega (presión minima: punto 4) 102,41

Presión mínima: 7,56

Diámetro a colocar: 50 y 63 mm.

b) Características de los Tanques de Almacenamiento

Cisterna: De hormigón prefabricada de 10 m³ de 2 x 2 x 2,5 m con sus respectivas cañerías de impulsión y desborde en hierro galvanizado de 2" de diámetro, escalera, tapa metálica de ingreso y cañería de ventilación.

Tanque Elevado: De hormigón prefabricado de 10 m³ de capacidad y 10 m de altura de fuste, las cañerías de alimentación, desborde, limpieza y distribución será de hierro galvanizado de 2" de diámetro, escalera exterior con guardahombre e interior para acceso a la cuba, pararrayo, baliza, tapa metálica de acceso y cañería de ventilación.

Bomba de Agua:

Tipo: Centrifuga

Potencia: N = 1 HP

Altura Manométrica: H_m= 17 m

Caudal de Bombeo: $Q_B = 6.516 \text{ l/h}$

Cañería de Aspiración e Impulsión: H°G° de 2"

Altura de Impulsión: $H_G = 16 \text{ m}$

INGENIERIA DE OBRA EDILICIA

No se preve obras de ingeniería edilicia ya que la población no cuenta con edificios públicos.

CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES

PLANILLA PARA CALCULO DE RED DE DISTRIBUCION

Altura del Tanque en m.: 10

Cota del terreno pié Tanque: 100

Gasto Hectometrico, Hm.= 0,000177

110

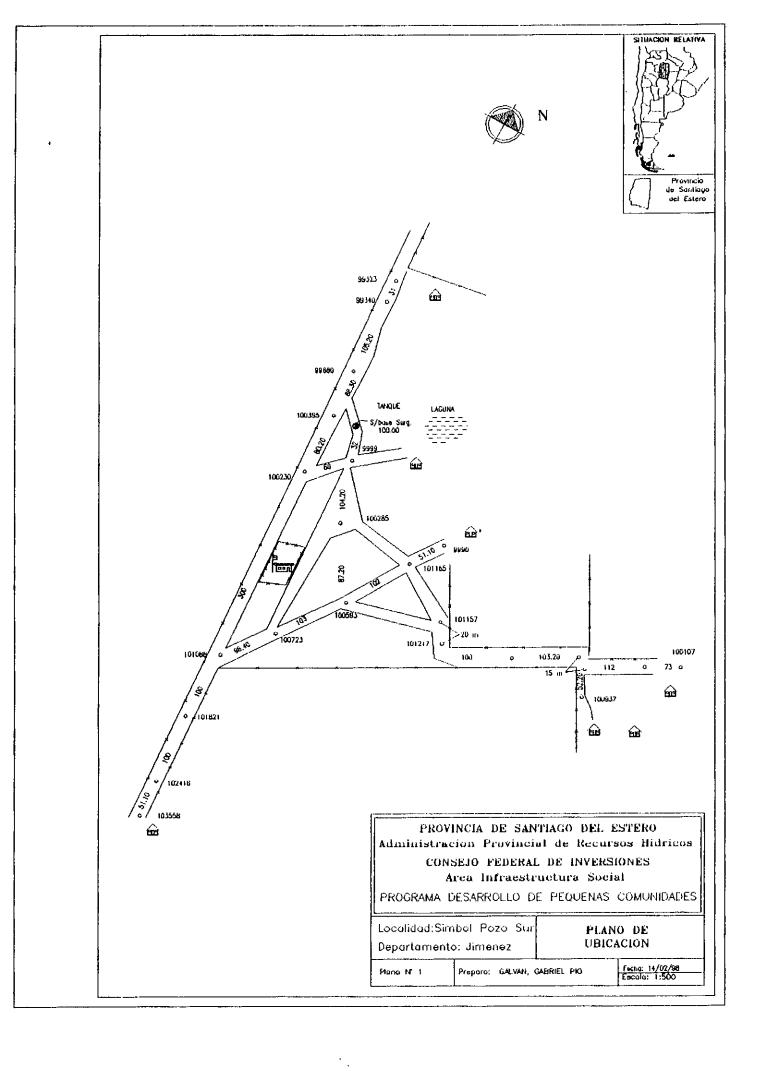
CARGA EST. A PIE TANQUE =

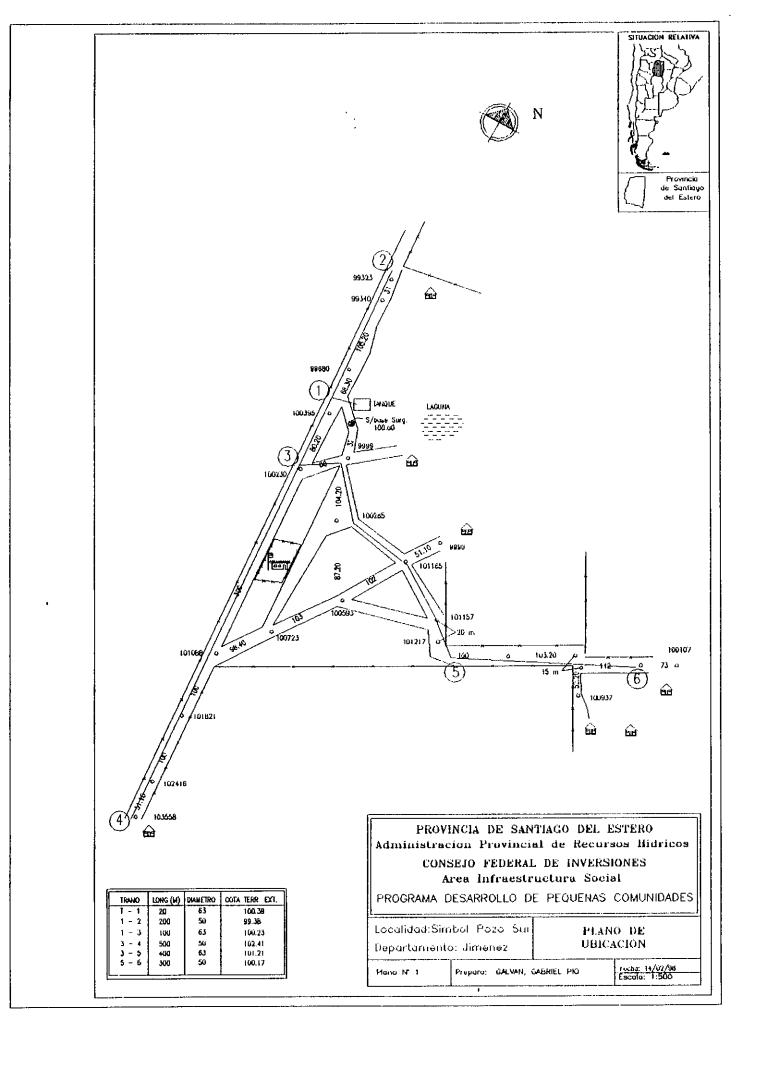
TRA TRA	TRA LONG	SEC	SEC TOTAL		Caudales			DIAM	DIAM Perdida	Veloc.	Veloc. Cotas Piezom.	om.	Сот. Теп.	Carga	
MO	MO PRINC (m)	(m)	(m).	Extremo	G. ruta	G Tot.	G. Calc.	(m)	Carga (m)	(m/seg)	Origen	Extremo	Extremo	Disp.	Estatica
T - 1	20	0	20	0,265	0,004	0,269	0,267	63	0,0039	60,0	110,00	110,00	100,39	19,61	9,61
1-2	200	0	200	0,000	0,035	0,035	0,019	950	0,0010	0.01	110,00	110,00	85,66	10,62	10,62
1 - 3	100	0	100	0,212	0,018	0,230	0,222	63	0,0140	0,07	110,00	109,98	100,23	9,75	6,77
3 - 4	200	0	905	0,000	0,088	0,088	640.0	05	0,0130	0,02	109,98	16,601	102,41	95'1	7,59
3 - 5	400	0	400	0,053	0,071	0,124	0,092	89	0,0109	0,03	169,98	109,97	101,21	92'8	8,79
9-5	300	0	300	0,000	0,053	0,053	0,029	95	0,0030	0,01	109,97	109,97	100,17	08'6	9,83

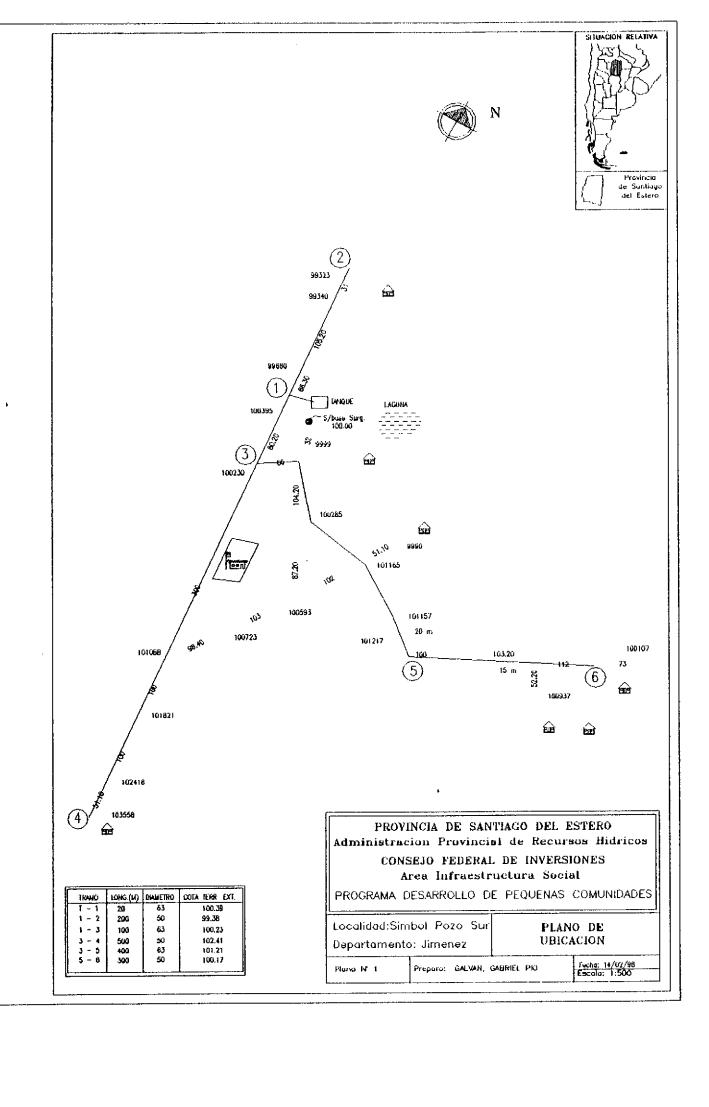
1.520,00 1.520

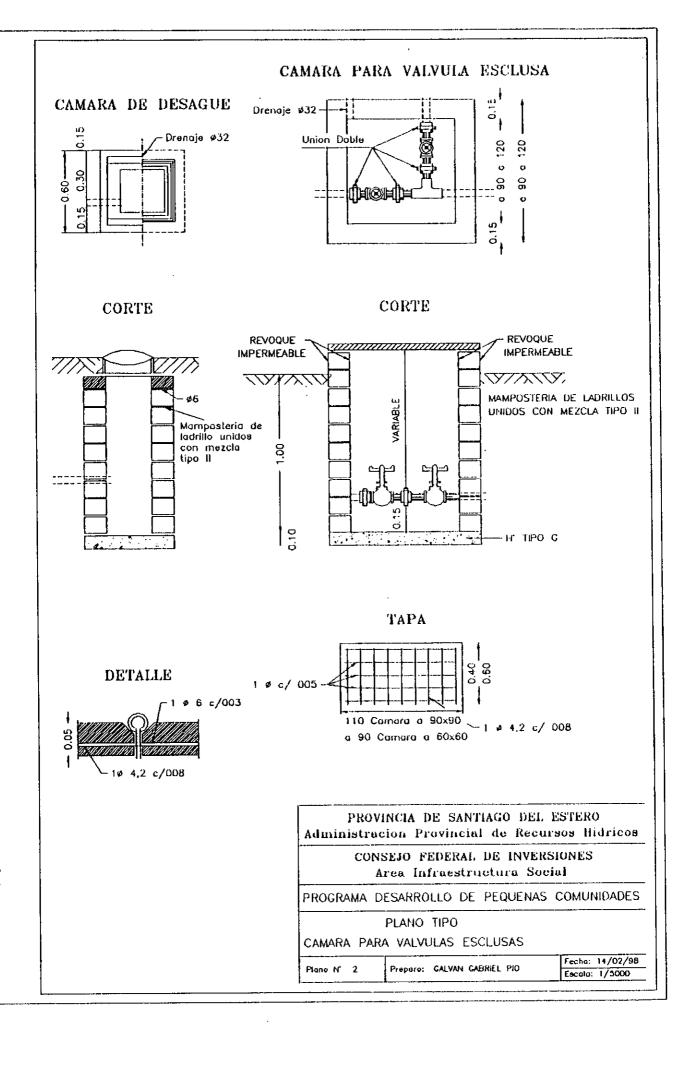
Programa Desarrollo de Pequeñas Comunidades

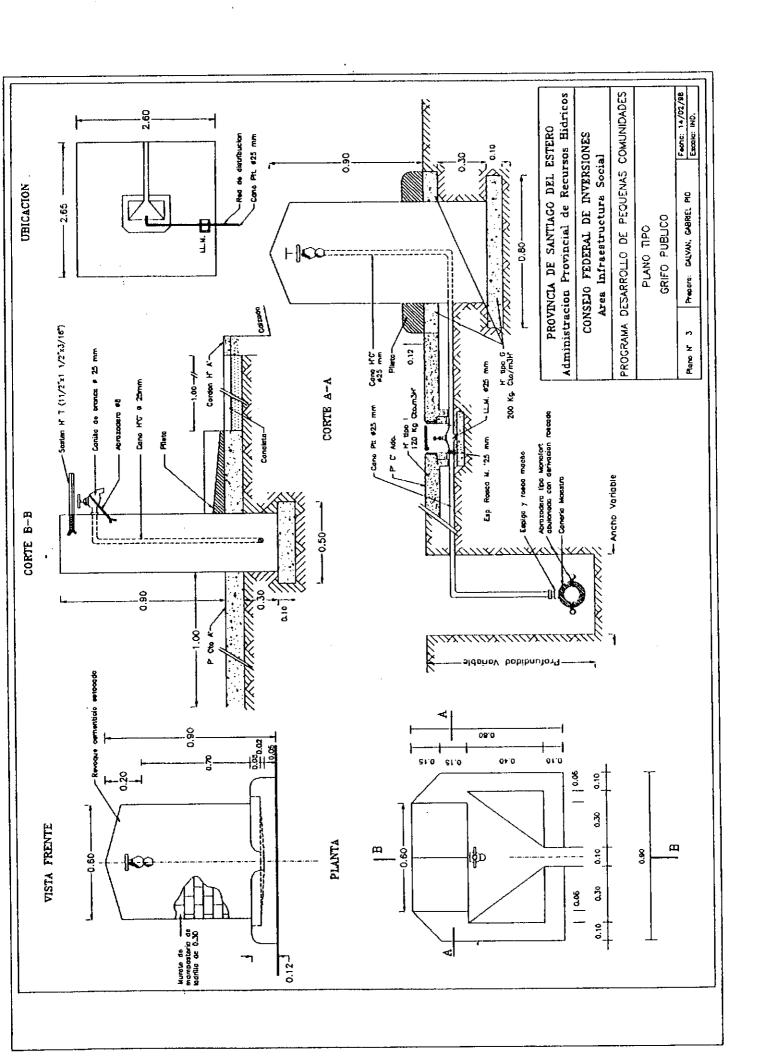
PLANOS DE OBRA

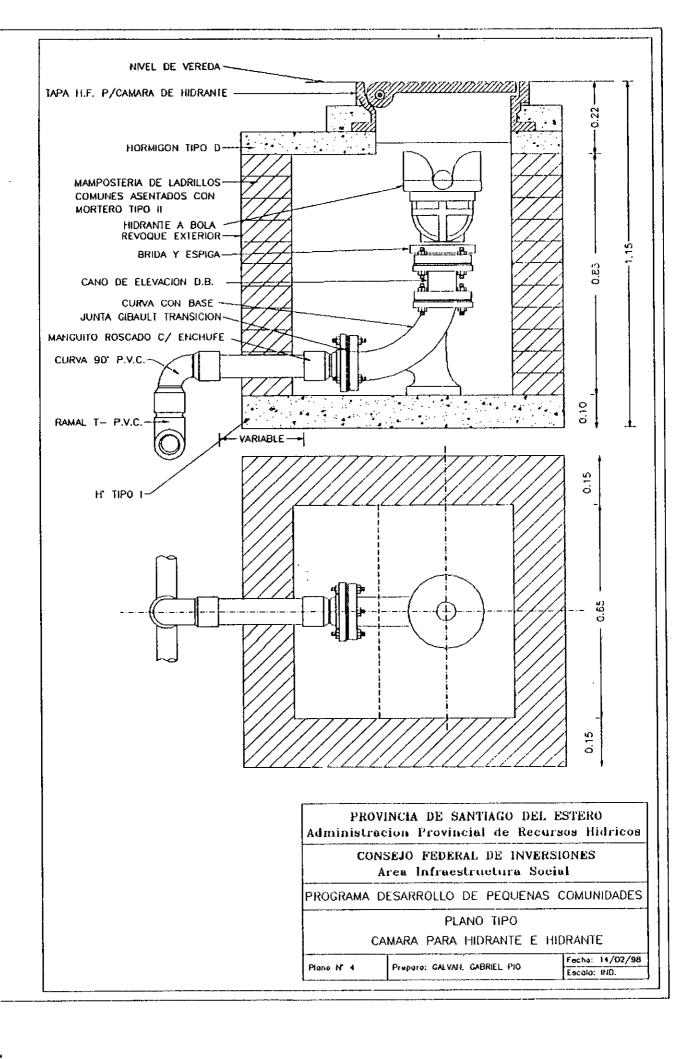












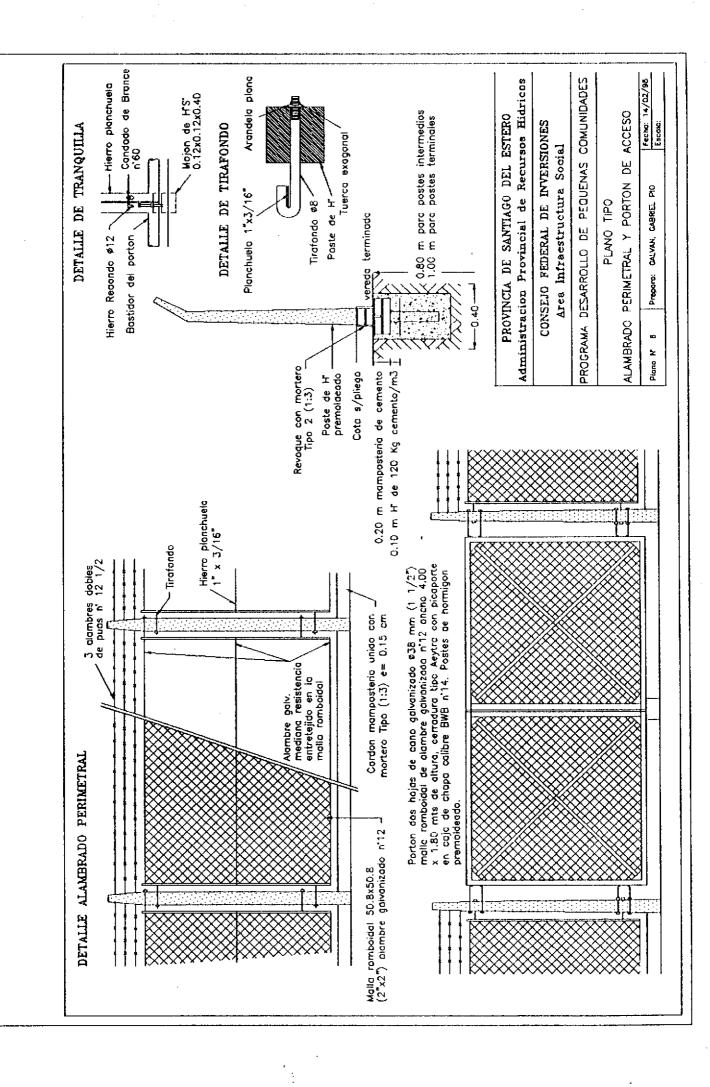
TAPA METALICA Escala 1:10 L. 40×4 Marco Planchuela 40x5 120 --Planchuela 40×8 Oriticio #18 Tapa Chapa rayada de 4mm - L. 40x4 Orificio #8 para Candado A= B+110 Planchuela 40x5 Hierro Ø16 Burlete de goma -----8 - Planchuela 40x8 VENTILACION S/Escala Codo M.H. 90' Cupta cortada por el medio -Soldar mulla de bronce 1mm Cano de H°C° ø75 - Anclaje PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administracion Provincial de Recursos Hidricos CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraestructura Social PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES PLANO TIPO

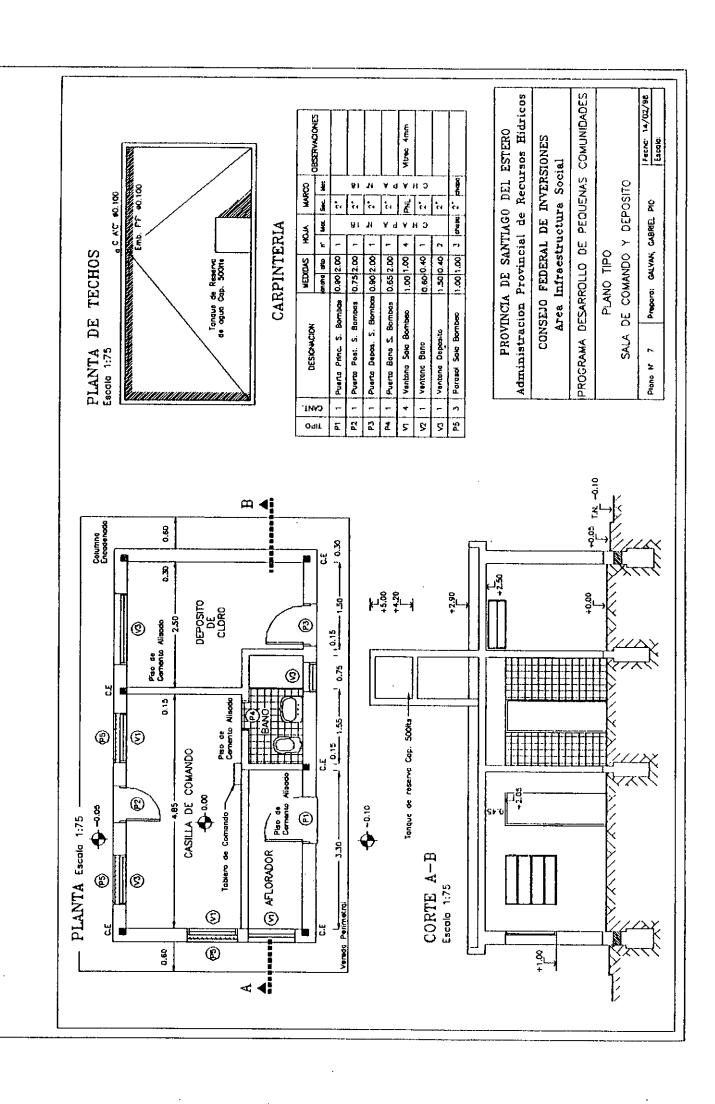
Plano N 5

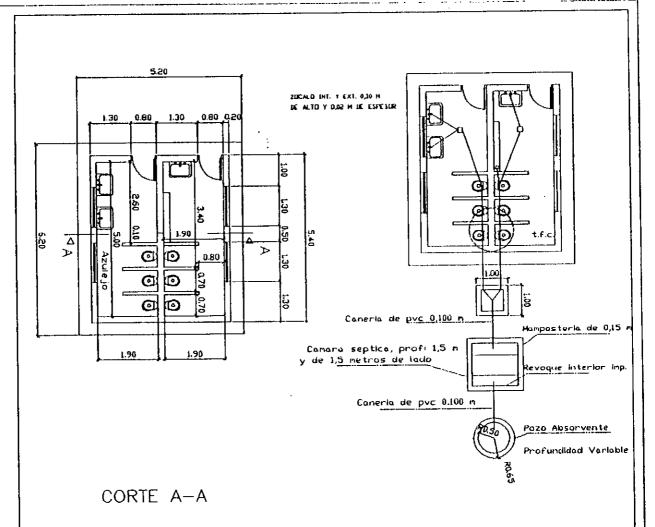
TAPA METALICA Y VENTILACION

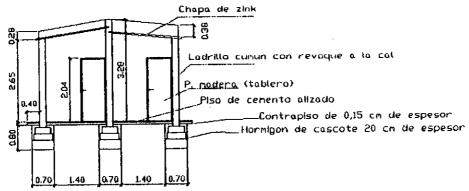
Proporo: GALVAN CABRIEL PIO

Fecha: 14/02/98 Escala:







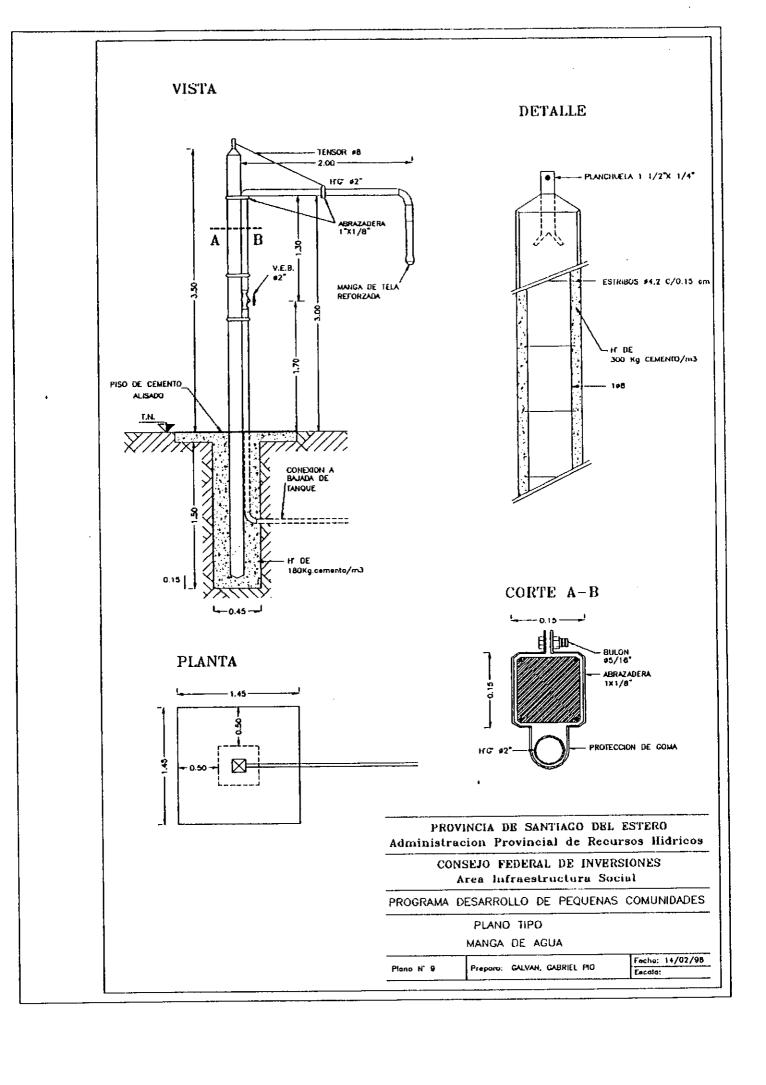


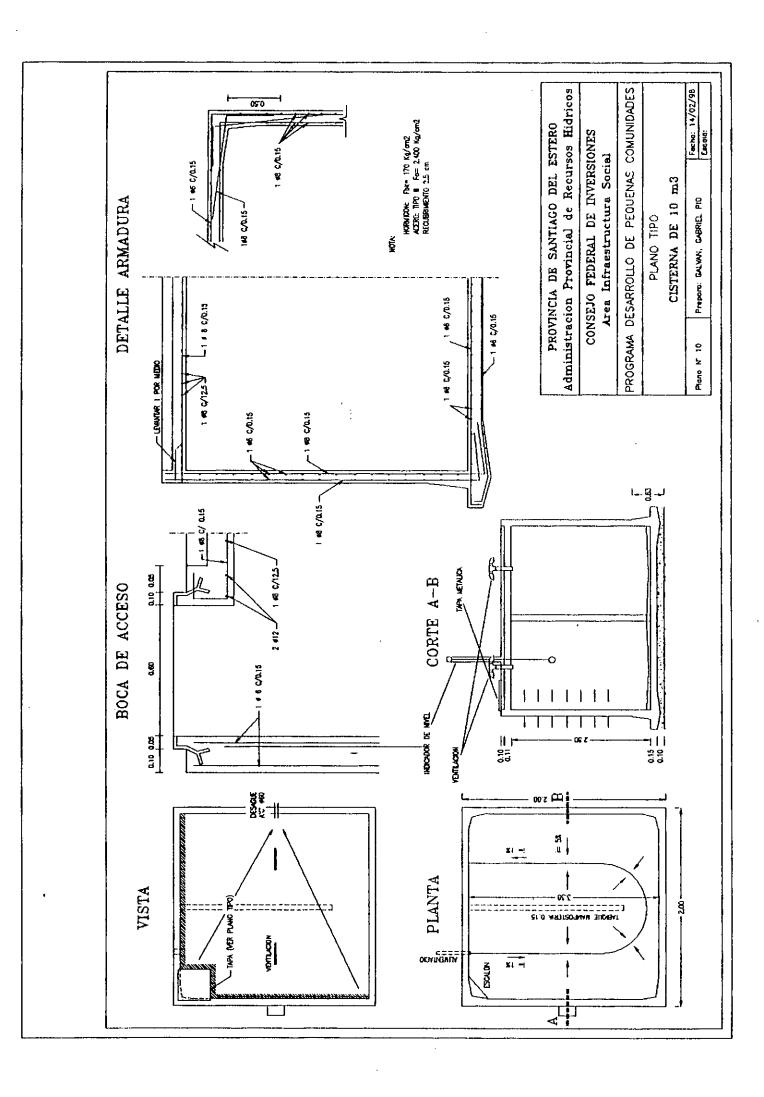
NOTA HODULO SANITARIO - EN POSTA SANITARIA Y DETACAMENTO POLICIAL.

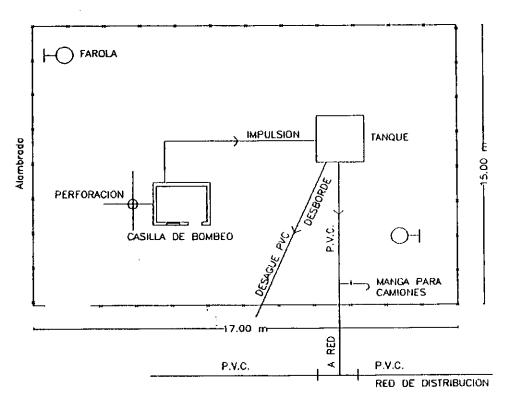
CONSTA DE I LAVATORIO Y 1 INCOORG (con sus instalaciones) Sup Minima : 6 m2

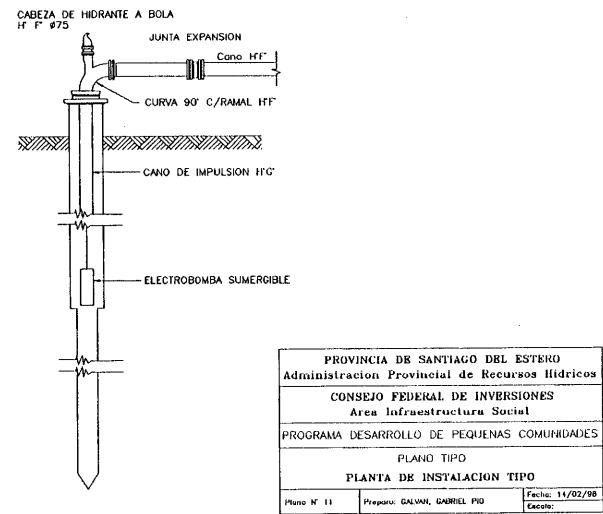
EL MODULO SANITARIO EN LA ESCUELA CONSTA DE DOS AMBIENTES CON UN INDORO Y UN LAVATORIO C/U. EN EL DE HON BRES. VA UN MINGITORIO

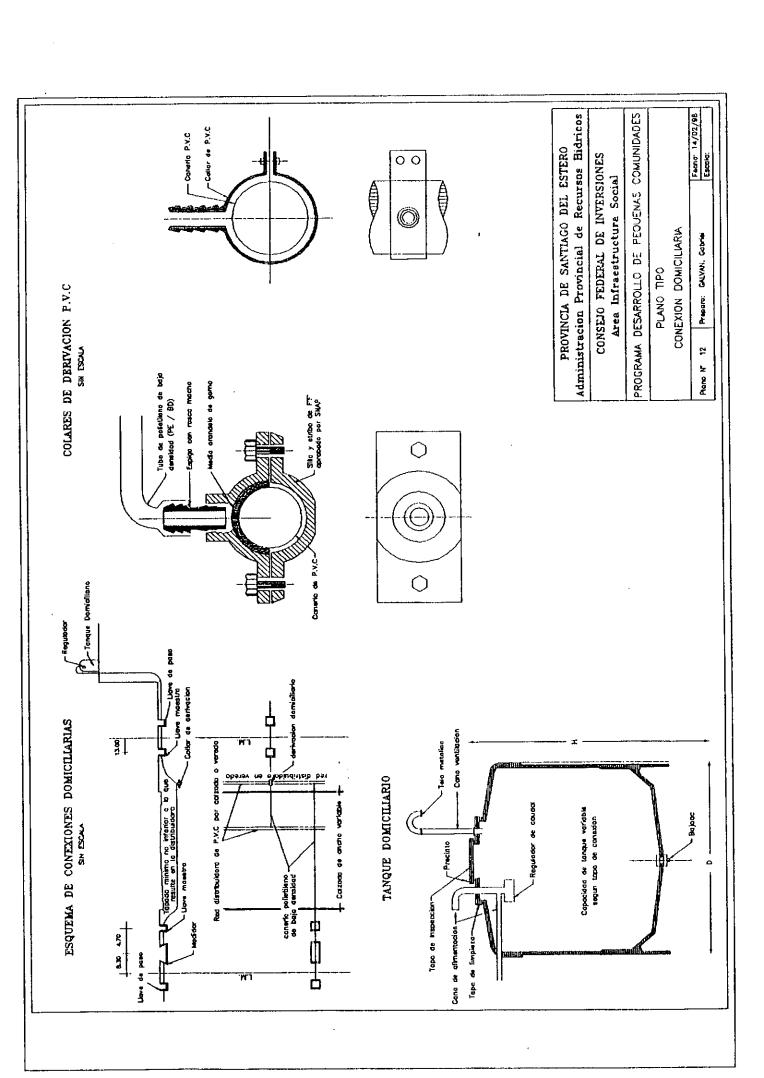


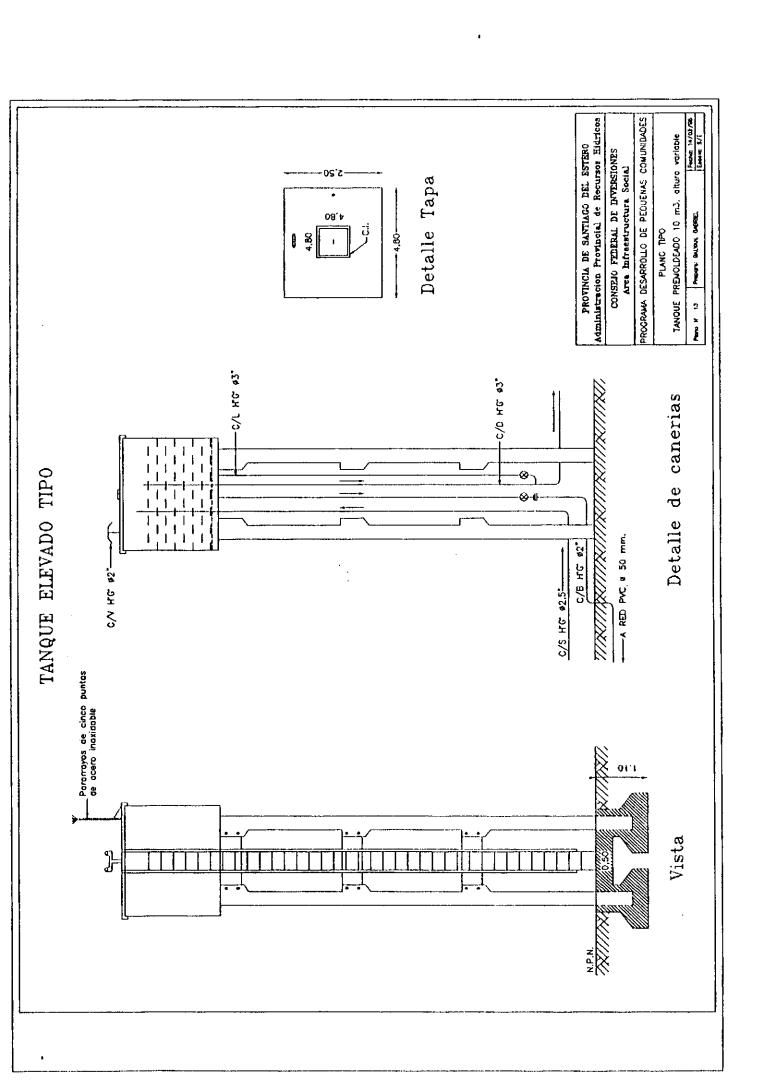


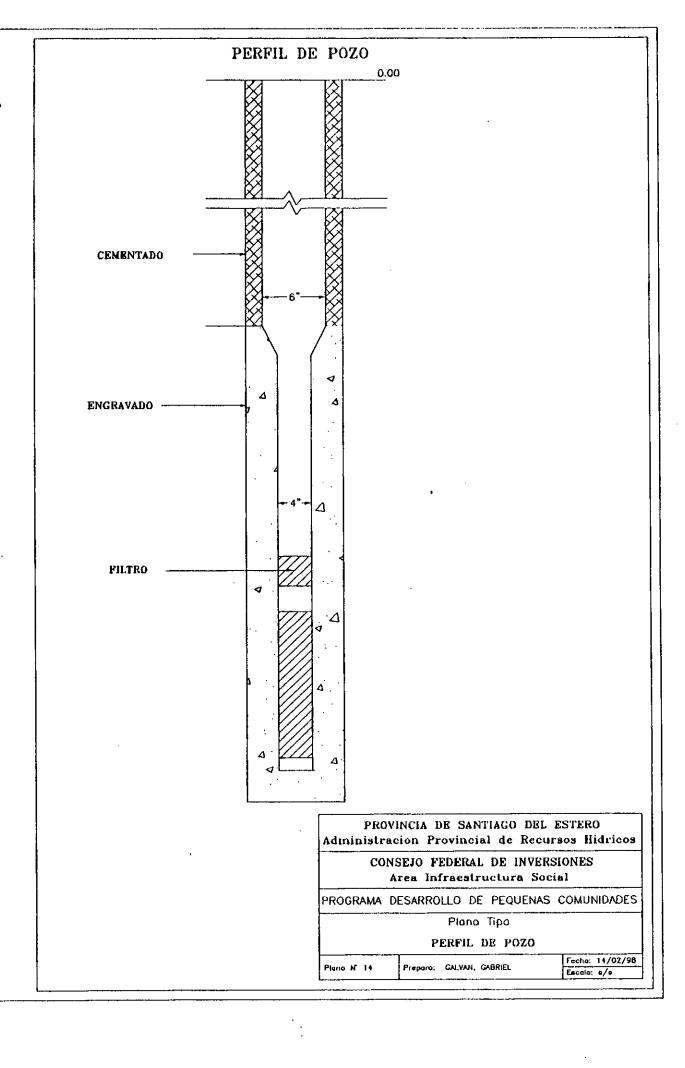


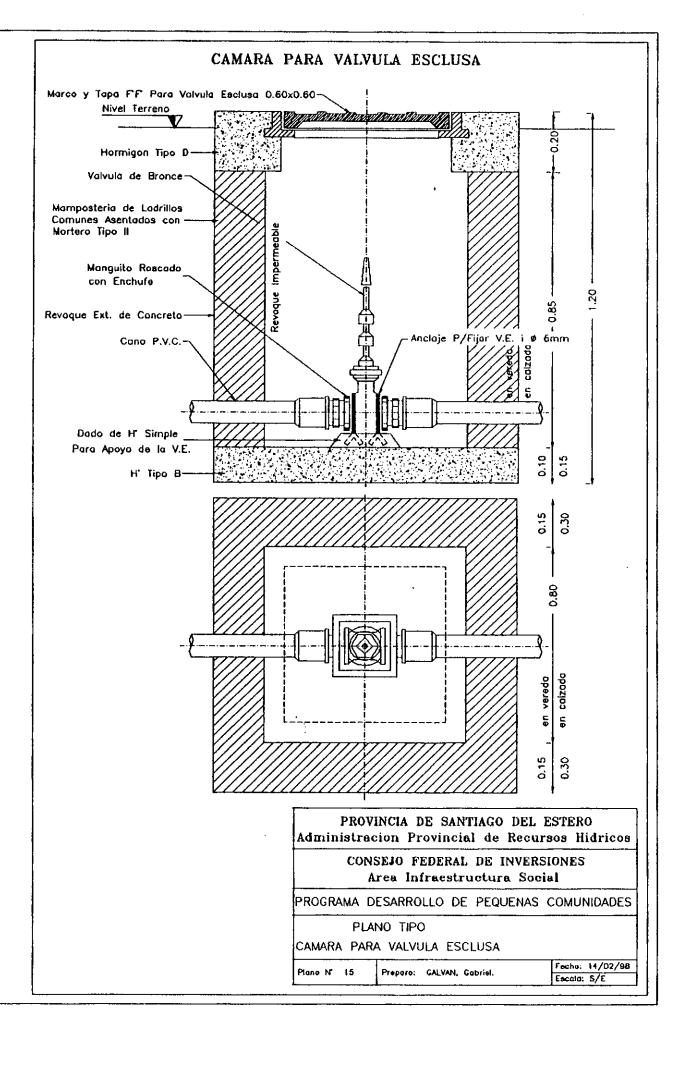


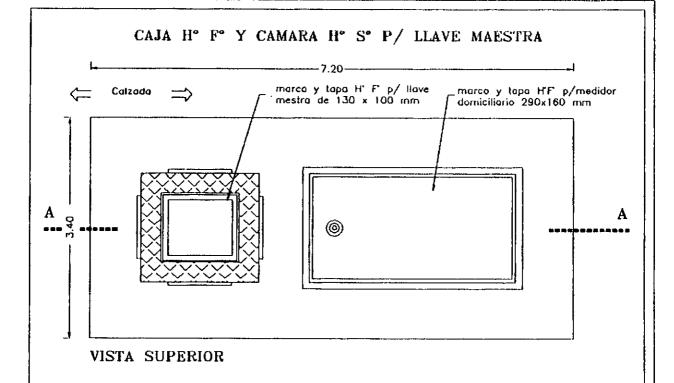


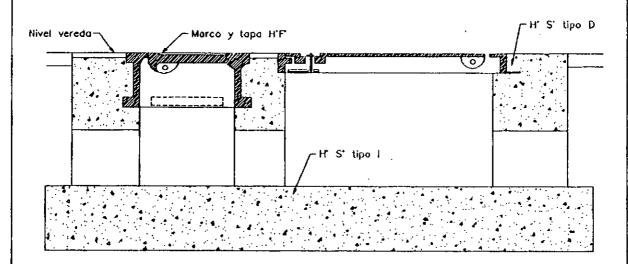












CORTE A-A

PROVINCIA DE SANTIAGO DEL ESTERO Administracion Provincial de Recursos Hidricos

> CONSEJO FEDERAL DE INVERSIONES Area Infraestructura Social

PROGRAMA DESARROLLO DE PEQUENAS COMUNIDADES

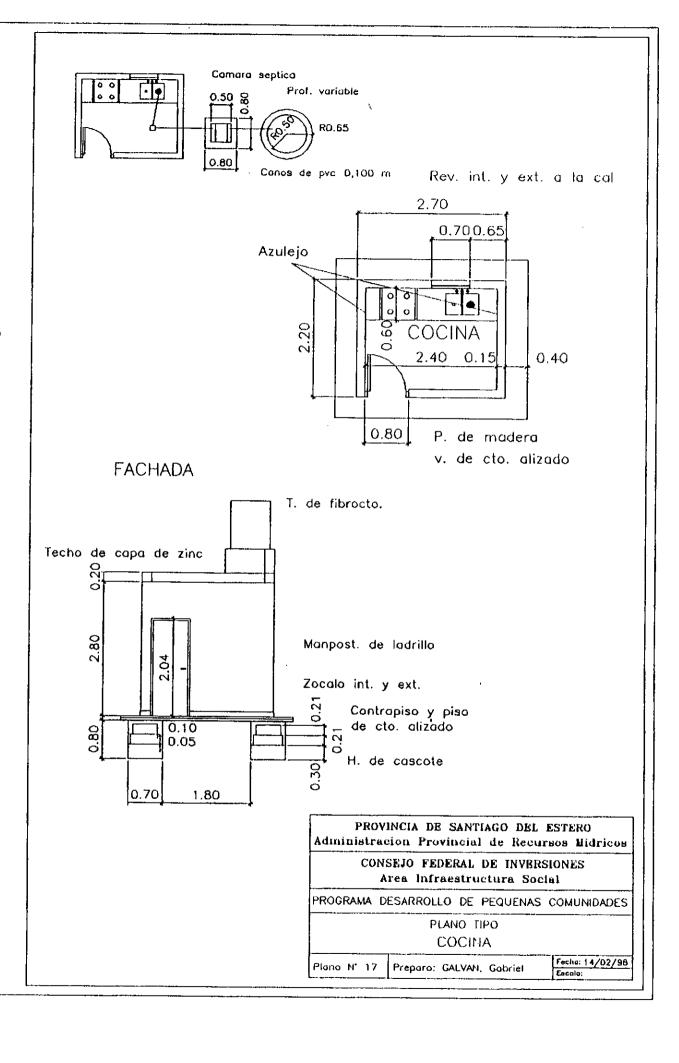
PLANO TIPO - CAMARA P/LLAVE MAESTRA

Plano N 16

Preparo: GALVAN, Gabriel

Fecha: 14/02/98

Escola:



COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

LOCALIDAD: SIMBOL POZO SUR-DEPARTAMENTO: JIMENEZ

				PRECIO EN PESOS		
TEM		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL.	TOTAL
1.	A) CAPTACION Excavación y tapado de zanjas para tuberias.	m3	15	\$ 11,50	\$ 172,50	
	a)Cañería de H°G° de 2°, incluido los accesorios en aspiración e impulsión a tanque elevado. b) Cañería de H°G° de 2°, incluido los accesorios (valvulas esclusas, tee, niples, etc) en desborde, limpieza y alimentación a red de distribución.	m	30 30	\$ 28,41 \$ 28,41	\$ 852,27 \$ 852,27	
	Provisión y colocación de electrobomba centrifuga N= 1 HP, Hman≈ 17,00 m y Q= 6516 I/h. Se incluye cable y tablero de comando a instalar en casilla de bombeo		I -	\$ 1.500,0	Ť	
4	Provisión de grupo electrogeno 10 KVA	gl	ŀ	\$ 4.000,0	\$ 4,000,0	\$ 7.377,03
1	B) ALMACENAMIENTO Excavación y tapado de zanjas para tuberias.	m3	20	\$ 1 1,50	\$ 230,0	4 7.377,03
	Construcción de tanque elevado de 10.000 litros de capacidad de 10 metros de altura a fondo de cuba, en hormigón armado, incluyendo: tapa metálica, indicador de nivel, ventilación, escalera de subida y acceso al interior excavación fundaciones etc.	gl	1	\$ 14.000,0	\$ 14.000, 0	
0	Construcción de casilla de comando completa, con instalación de grupo electrogeno, tablero de comando y bases para equipo de cloración y mesada, según plano tipo.	gl	1	\$ 8.500,0	\$ 8.500,0	
7	Equipo de desinfección: bomba dosificadora a diafragma completo.	N°	l	\$ 1.250,0	\$ 1.250,0	
8	Provisión de materiales y construcción de alambrado perimetral olímpico con postes de hormigón malla metálica y portón de acceso, según ulano tipo.	ml	120	\$ 63,0	\$ 7 .560,0	
9	Construcción de cisterna de 10.000 litros de capacidad, en hormigón armado, incluyendo: tapa metálica, indicador de nivel, ventilación, escalera de subida y acceso al interior, excavación fundaciones etc.	gl	1	\$ 8.000,0	\$ 8.000,0	
10	Estudio de suelos para fundaciones	N°	,	\$ 2,500,0	\$ 2.500,0	
10	Estudio de sucros para fundaciones	17	,	لکردارال کے بھ	ゆ ム・ブハハノい	
Î			1			\$ 42.040,0

COMPUTO METRICO Y PRESUPUESTO

LOCALIDAD: SIMBOL POZO SUR DEPARTAMENTO: JIMENEZ

-			:	PRECIO E		
TEM	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	PARCIAL.	TOTAL
1	C) RED DE DISTRIBUCION Excavación y tapado de zanjas para tuberías en red de distribución.	m3	7nO	\$ 11,50	\$ 8.740,0	
11	Provisión y colocación de cañerlas y accesorios de PVC clase 6, de diámetro: a) 63 nun J E b) 50 nun JP	ml nd	520,00 1000,00	\$ 2,16 \$ 1,61	\$ 1.123,09 \$ 1.607,22	
12	Provisión y colocación de vátvulas de bronce de diámetro: c) 63 mm	N°	3	\$ 62,0	\$ 186,0	
13	Provisión de materiales y construcción de cámaras para válvulas esclusas, según plano tipo.		3	\$ 250,0	\$ 750,0	
14	Provisión de materiales y construcción de pilar de mampostería de ladrillos comunes, mezela 1:3:1 revocado para grifo público, con valvula tipo esférica de bronce 3/4, conexión a cañería de distrib según plano tipo		10	\$ 250,0	\$ 2.500,0	
15	Provisión de materiales, colocación y construcción de hidrantes con cámaras incluidas.	N°	2	\$ 500,0	\$ 1.000,0	
16	Manga de agua, según plano tipo.	N°	J	\$ 500,0	\$ 500,0	\$ 16,406,31
	E) HERRAMIENTAS Y REPUESTOS					
22	Provisión de herramientas y repuestos incluyendo: Escalera (2 m), llave caño, llaves Stillson para caños hasta 4 ", 2 llaves francesas, caja herramientas con 2 destornilladores de fuerza, llaves tubo y estriadas tipo bahco					
	(desde 5cm hasta 0,30 mm.)	gl	}	\$ 2,000,0	\$ 2,000,0	\$ 2.000,0
	I	l		TOTAL.		\$ 67.823,35

SON PESOS:SESENTA Y SIETE MIL OCHOCIENTOS VEINTITRES C/35/100.

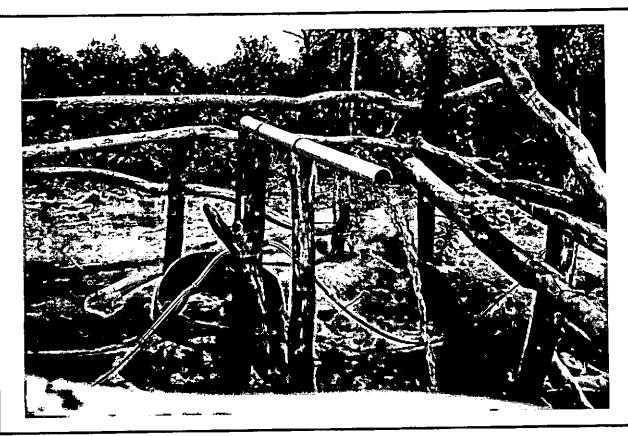
Nota El presupuesto se ha calculado con los precios locales de los materiales puestos en obra y respectivos costos de mano de obra. En los precios unitarios se incluyen las siguientes incidencias: 15% Gastos Grales, 10 % Beneficios, 21% IVA. y 3,5% Ingresos Brutos.

ANEXOS

Análisis Físico-Químico Pozo Comunitario Simbol Pozo Sur

		Consumo Hur	nano	Consumo An	mai
Parámetro analizado	valor (mg/l)	Tolerable	Admisible	Tolerable	Admisible
Sólidos totales	1357	1000	2000	4000	10000
Alcalinidad total (CO ₃ Ca)	54	400	800		
Dureza total (CO ₃ Ca)	240	200	500		···
Color (U.C.)	<1	5	10		
рН	7,2	6,8	9,2		
Turbledad (NTU)	2,3	5	2-25		
Conductividad (uS/cm)	1900		2000		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
Sodio	390				
Potasio	5,1	·· ·			
Calcio	66				
Magnesio	18				250
Cloruros	150	250	400-700	2000	4000
Blcarbonatos	65,88	488	976		7000
Carbonatos	0				
Sulfatos	750	200	400	2000	4000
Hierro total	nsd	0,1	0,2		
Manganeso	nsd	0,05	0,1-0,5		
Amoníaco	nsd				
Vitritos	nsd		0,1		10
Yitratos	17,6		45	1000	3000
luoruros	1	1,5	2,4		2
\rsénico	0,03	0,05	0,1	0,15	0,3
Sumatoria Cationes (meq/l)	21,87	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			
Sumatoria Anione (meq/l)	20,93				
rror analitico	4,41	4	8		
otabilidad	SANITARIAMENTE				

Laboratorio Dirección de Saneamiento Ambiental Provincia de Salta



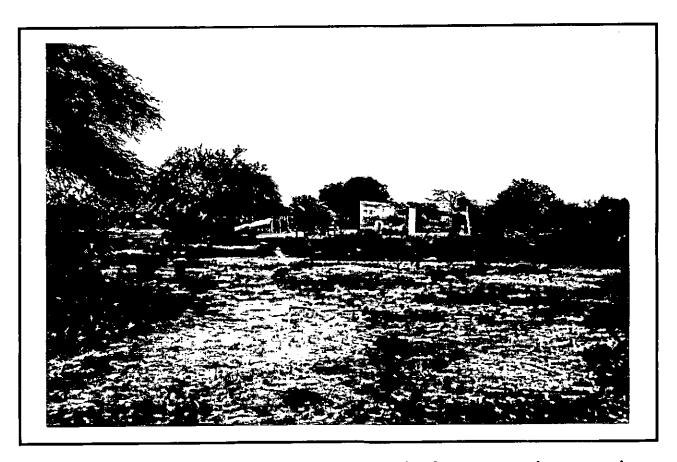
Pozo surgente existente



Acumulación de agua surgente



Vivienda cercana a la surgencia



Vivienda cercana a la surgencia