

UNIVERSIDAD LA SALLE

ESCUELA DE INGENIERIA INCORPORADA A LA U.N.A.M.

CONSTRUCCION DE UNA UNIDAD HABITACIONAL DE INTERES SOCIAL EN SAN JUAN IXHUATEPEC, TLALNEPANTLA, ESTADO DE MEXICO.

> TESIS CON FALLA DE ORGEN

TESIS PROFESIONAL
QUE PARA OBTENER EL TITULO DE 1
INGENIERO CIVIL
PRESENTA

JOSE

LUIS

· MIER

ORTEGA

México, D. F.

1988





UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

Todo el material contenido en esta tesis está protegido por la Ley Federal del Derecho de Autor (LFDA) de los Estados Unidos Mexicanos (México).

El uso de imágenes, fragmentos de videos, y demás material que sea objeto de protección de los derechos de autor, será exclusivamente para fines educativos e informativos y deberá citar la fuente donde la obtuvo mencionando el autor o autores. Cualquier uso distinto como el lucro, reproducción, edición o modificación, será perseguido y sancionado por el respectivo titular de los Derechos de Autor.

TEMA: CONSTRUCCION DE UNA UNIDAD HABITACIONAL DE INTERES SOCIAL EN SAN JUAN IXHUATEPEC, TLALNEPANTLA, ESTADO DE MEXICO.

INTRODUCCION	Página
Capítulo I ANTECEDENTES	
1 La escasez de vivienda en el D.F. y áreas suburbanas	3
2 El problema social en San Juan Ixhuatepec,	
Estado de México	9
3 La construcción de unidades habitacionales co	mo
ayuda a la disminución del problema de la	
vivienda en el área metropolitana, específica	-
- mente en San Juan Ixhuatepec	11
4 Beneficios que ofrece la unidad habitacional	12
Capítulo II ESTUDIOS PRELIMINARES	
1 Ubicación y descripción del terreno	15
2 Características físicas del terreno	20
3 Estudio socioeconómico	. 23
Capítulo III PROYECTOS GENERALES	
1 Descripción general del proyecto	27
2 Decrease enquisanténica	22

	3 Proyecto estructural	36	
	4 Proyecto urbanistico :		
	a) Red de distribución de agua potable	42	
	, b) Red de alcantarillado	59	
•	c) Sistema de distribución eléctrica	65	
	d) Vialidades	70	
	Capítulo IV COSTOS, VOLUMENES Y PRESUPUESTO		
	1 Especificaciones generales de la obra	75	
	2 Volúmenes de obra	97	
	3 Presupuesto	101	
	Capitule V CONSTRUCCION DE LA UNIDAD HABITACI	ONAL	
_	1 Procedimiento constructivo	136	
•	2 Programa de obra	138	
	3 Supervisión, control y cumplimiento del		
	programa	140	
	Capfeulo VI <u>FIMANCIANIENTO</u>		
	1 Antecedentes	147	
	2 Instituciones de crédito	151	
	3 Sistema de financiamiento.	154	
	Capítulo VII <u>VENTAR</u>		
	1 Plan de ventas	158	
	2 Publicidad	165	
	CONCLUSIONES	166	
	BIBLIOGRAPIA	169	
		•	
	·		

INTRODUCCION

No cabe duda que uno de los problemas más graves que afronta el país en la actualidad, es el de la vivienda.

La política de vivienda en México se inicia en 1917 al promulgarse nuestra Constitución. En éma etapa, el país - contaba con 15 millones de habitantes, de los cuales el 90% vivía en áreas nurales.

A partir de 1940, con la aceleración del proceso indus -trial, se inicia una concentración de la población en - áreas urbanas, lo que motiva una fuerte presión sobre los servicios, empleo y vivienda, encontrándose que al revisar nuestros censos de población, nuestras viviendas son insu- ficientes e insalubres, agravándose cada vez más el pro- blema hasta nuestros días.

No obstante que el problema de la vivienda está siendo estudiado sistemáticamente en Máxico, y que el progreso - social y económico del país se ha incrementado, al presen - tar un somero análisis de la evolución que el problema - de la vivienda ha tenido, relacionado con la población, nos encontramos que el país ha acumulado un importante déficit en materia de vivienda, sin embargo, como se comentará en

el desarrollo de éste trabajo, pretendo hacer un análisis de los orígenes y causas del problema de la vivienda, y en base a los resultados obtenidos, presentar la construcción de ésta unidad habitacional, como un ejemplo para avudar a disminuir el problema de la vivienda en México.

La tarea por hacer es enorme y ruizá lo más importante es encontrar la jerarquía que el problema de la vivienda tiene ante los demás problemas del naís, visualizando cuales deben ser las estrategias principales, para que mejoren las condi - ciones de habitabilidad de muchos mexicanos, reflexionándo - se sobre la estrategia que deberá seguirse para corregir las tendencias actuales, procurándose que ástas tengan un - impacto masivo de la población, suponiendo que la jerarquiza- ción podría seguir secuelas que aceleren la actividad de la electrificación, dotación de agua, drenajes, etc., que en - filtima instancia significan visualisar el problema de la vir- vienda dentro del marco de desarrollo urbano que el país está viviendo y ante el cual no se han tomado las debidas - previsiones.

CAPITULO I : ANTECEDENTES

- 1.- La escasez de la vivienda en el D.F. y greas suburbanas
- 2.- El problema social en San Juan Ixhuatepec, Estado de México.
- 3.- La construcción de unidades habi -tacionales como ayuda a la dismi--nución del problema de la vivienda en el área metropolitana, específi--camente en San Juan Ixhuatepec.
- 4. Beneficios que ofrece la unidad hab.

ANTECEDENTES

1.- LA ESCASEZ DE LA VIVIENDA EN EL D.F. Y AREAS SUBURBANAS

Sin duda alguna, el problema de la vivienda en el D.F. y freas suburbanas es uno de los más graves en la actualidad, y de no tomarse las medidas necesarias, en un futuro a corto pla - zo, éste problema será muy difficil de poderse resolver.

Esto es notoriamente visible, ya que el número de personas que no tienen una vivienda con las mínimas condiciones de servi - cios, seguridad, higiene, etc., aumenta día con día, y se denota en el crecimiento paulatino de los cinturones de pobla - ción que rodean al Distrito Federal.

Se pueden citar varias causas que han ido agravando el problema de la vivienda, no solo en el D.F., sino en todas las grandes ciudades de nuestro país.

Entre ellas y como causas más importantes se tienen :

La población en el D.F. ha ido aumentando notoriamente como se puede var en la estadística siguiente :

año	No. Habitantes
1940	4~242,000
1950	5~740,000
1960	61975,000
1970	8 589,000
1980	12'887,000
1985	14~397,000

ANO NO. HABITANTES

* 1990 16°319,000

* 2000 18°200,000

Tal aumento tan grande de la población es producto de la tasa de natalidad tan alta en nuestro país (4.5%), la baja de la mortandad ,12.2% en 1960 y 8.2% en 1980, así como el problema de la inmigración del medio rural al urbano, problema que día a día aumenta.

Así por ejemplo, en 1940 solo el 198 del total de la población era urbana, aumentó en 1950, al 288 y ya para 1980 continuó en escala ascendente hasta el 62.5%.

También es necesario tomar en cuenta otro factor muy importante en la escasez de la vivienda, que es la relación alto costo de adquisición contra bajo poder adquisitivo. Se ha observado, sobretodo en las últimas dos décadas, que el costo de adquisición de una vivienda es mucho mayor que los ingresos promedio de la población mexicana, ya que el costo de todos los materiales necesarios para la construcción de una vivienda, han aumentado en una proporción desigual a lo que han aumentado los salarios.

^{*} Fuente : Tendencia programática del Plan Nacional Hidráu -- lico del Consejo Nacional de Población 1980.

CARACTERIS	TICAS DEL MERCI	DO DEL PROGRAM	<u> FINANCIERO</u>
DE VIVIEND	DE INTERES SO	CIAL	l
	1 9 6 3	1 9 8 2	. 1990
AROS EDAD 40- DE 30- LOS 30- JEFES 20- DE 10- FAMILIA		25-30 años	25 años
Número de miembros por familia	2		
fumero 10- de fami- 8- -lias en el país 4- 2-	SI S	40° 60° 60° 60° 60° 60° 60° 60° 60° 60° 6	651
Ingresse femilianes 6 Valveces 6 Valveces 6 Vallec, min. 4		\$\$\$	\$
% del sala- - rio para pago de la vivienda	1 8 3	2 4 4	28 %

Fuente : Programa Financiero de la Vivienda de interés social. Banco Nacional de México S.A.

CARACTERISTICAS DE LAS VIVIENDAS DE INTERES SOCIAL			
	1 9 6 3	1 9 8 2	1990
Número de viviendas en el	3.7 millones	12 millones	16 mill.
Superficie construída en promedio		70 2	55 m ²
Superficie de terreno por vivienda	200 =3	120 22	60 =2
valor veces sala -rio 1 minimo		\$ \$ \$.s.\$\$\$\$\$\$\$

Fuente: Programa Financiero de la Vivienda de interés social. Banco Nacional de México S.A.

Tan solo en los dos últimos años, 1983-1984, el aumento de los precios de los materiales para la construcción tuvo un valor promedio del 152%, mientras que el salario mínimo aumentó en tan solo el 87%.

Esto, sin duda alguna, hace muy difícil el que gran nú- mero de la población en el D.F. y áreas suburbanas, pueda
adquirir una vivienda con las condiciones necesarias de se- guridad, servicios, higiene, etc., problema que definiti- vamente se irá aqudizando.

Vemos entonces que la necesidad de una regulación del desordenado crecimiento de los asentamientos humanos de nues
tro país, también ha traído factores que de arranque seña
lan la importancia de las acciones tendientes a prevenir problemas futuros, enfatizando su regulación.

El constante crecimiento de las ciudades provocado como ya se mencionó, por la todavía alta tasa de crecimiento natal, inmigración del medio rural al urbano y la baja en la mortandad, nos demuestran con cifras millonarias el problema que, ligado a una población de niños y adolescentes en su ma- yoría, demandarán al formar su familia, la vivienda que les corresponde.

Tradicionalmente en nuestro país, se han emprendido cru
zadas tendientes a dotar a los mexicanos de una vivienda
digna, para que la familia la utilize durante largos períodos
en forma de solución permanente, ésto significa esfuersos su
mamente importantes y que de antemano sabemos que nunca
serán suficientes.

Es la inicitiva privada la que ha encabezado la construcción de viviendas en el país, ya que por ejemplo en las ditimas dos décadas, del total de viviendas construídas hasta
1975, el 65 t fueron por parte de la banca privada, éste porcentaje ha ido disminuyendo en los ditimos 10 años debido
a que el gobierno ha incrementado sus esfuerzos por satisfacer
la demanda de la vivienda en México, así como por la nacionalización de la banca, que de algún modo ha dado un giro en
el aspecto del financismiento para obras de interés social.

Según el censo de 1970, el déficit de vivienda en el país, fué de 2 millones de unidades habitacionales, cifra que para 1980 aumentó a cerca de 3 millones, ya que en 1970 había 8º286,369 viviendas para 48º225,238 habitantes, cifra que ya se ha visto superada para 1980.

Meditando sobre los conceptos anteriores, tendré que señalar que el problema de la escasez de vivienda en el D.F. y en todo el país, es grave, y se ve entonces la necesidad de buscar posibles soluciones al problema, contándose como una solución la construcción de conjuntos habitacionales, objetivos y funcionales.

2.- EL PROBLEMA SOCIAL EN SAN JUAN IXHUATEPEC, EDO. DE MEXICO

Es de casi todos conocido el problema surgido en la ma- drugada del 19 de noviembre de 1984, en el que por una gi - gantezca explosión seguida después de muchas más en las plan
- tas distribuidoras de gas que surten al D.F., arrazó con
una parte del pueblo de San Juan Ixhuatepec, municipio de
Tlainepantia, en los límites del Distrito Pederal, y que dejó
además de cientos de muertos, a varios miles de damnificados,
y a cientos de ellos sin viviendas, las cuales quedaron total- mente destruídas.

Debido a éste lamentable suceso, el gobierno mexicano decidió prestar ayuda inmediata a los habitantes de dicha zona.

En el aspecto que a nosotros nos corresponde, que es el de la vivienda, en éste caso, tal ayuda comenzó con la rehabili-- tación de la zona de la tragedia. Dicha rehabilitación que lleva a cabo actualmente el gobierno del Estado de México, consiste en la dotación de ma
- teriales para construir, cierta ayuda de mano de obra, como la demolición de las viviendas que no puedan ser rehabi
- litadas por encontrarse completamente inservibles ó por su érronea ubicación, y en sí ya se ha contemplado que la sona que ocupan actualmente las plantas de gas, así como una cen
- tral de distribución de Pemex, queden convertidas en espacios verdes dentro de San Juan Ixhuatepec, la cual ocupará de 5 a 10 hectáreas.

Como resultado de ciertas encuestas que hize, se demues - tra que la mayoría de los habitantes que que daron sin vivien - da, pasaron a habitar provisional ó temporalmente, vivien - das de parientes ó conocidos dentro de San Juan Ixhuatepec, haciendo del problema de la vivienda en ésa área, un problema todavía más grave.

Otra ayuda que prestará el gobierno federal, será el de otorgar todo tipo de facilidades para la cometrucción de viviendas dentro y cerca de San Juan Ixhuatepec, planteándose entonces el doble beneficio que tendrá la construcción de un conjunto habitacional de interés social : el de ayudar al problema de la vivienda en el D.F. , y el de ser una ayuda posible a cientos de familias de éste municipio de Tlalnepantla.

3.- LA CONSTRUCCION DE UNIDADES HABITACIONALES COMO AYUDA A LA DISMINUCION DEL PROBLEMA DE LA VIVIENDA EN EL AREA METROPOLITANA, ESPECIFICAMENTE EN SAN JUAN IXHUATEPEC.

La construcción de unidades habitacionales, con las adecuadas facilidades por parte del gobierno, así como con la cooperación de las instituciones bancarias con créditos de bajo interés a largo plazo, serán sin duda alguna, una mane- ra de atacar el problema de la vivienda en el D.F. y áreas suburbanas.

En éste caso, se pretende ayudar de algune manera, con el problema de la vivienda en el firea metropolitana, específicamente a varios de los habitantes de San Juan Ixhuatepec, ya que se pretende con la construcción de ésta unidad habitacional, el poder otorgar a un bajo precio, y con unas facilidades muy convenientes, viviendas para gientos de familias.

La construcción de éste tipo de unidades permite bajar el costo de adquisición de una vivienda, ya que siempre se lograrán abatir costos, pues es obvio que es más barato el realizar varias casas ó edificios de un mismo tipo, con las mismas características, acabados etc.

En el frea metropolitana, la comtrucción significativa de unidades habitacionales comensó en la década de 1950, y desde entonces se han construído una serie de unidades habi - - tacionales que sin embargo no se han realizado en la misma proporción en que ha crecido la población, y que en muchas ocasiones han carecido de la planeación necesaria, como es el caso del conjunto de Tlatelolco, pero que en parte han ayuda--do a disminuir el problema de la vivienda.

La construcción de unidades habitacionales, tanto por parte de la iniciativa privada, así como del gobierno, cada vez mejor planeadas y con la búsqueda siempre del interés social y no tanto el económico, es sin duda, una de las más viables soluciones para disminuir el problema de la vivienda en el D.F. y áreas metropolitanas.

4.- BENEFICIOS QUE OFRECE LA UNIDAD HABITACIONAL

Con todos los conceptos señalados anteriormente, se ve que la construcción de una unidad habitacional en San Juan Ixhuatepec y en todos los grandes centros de población con problemas de vivienda, es una forma efectiva de atacar dichos problemas, y además ofrece una serie de beneficios que hacen todavía más significativa la construcción de dichas unidades.

Entre éstos beneficios podemos mencionar primeramente,

el de ser una fuente generadora de empleos. Sin duda alguna, con la construcción de ésta unidad habitacional en San Juan Ixhuatepec, se dará trabajo a cientos de trabajadores, principalmente de las zonas aledañas, lo cual en cierta forma los ayudará a recuperarse de lo sufrido por la explosión del 19 de noviembre, mencionada anteriormente.

La construcción de unidades habitacionales, y en general la construcción, es la generadora de empleos que requiere de una menor inversión.

Así que para los momentos que el país vive actualmente de crisis, con un presupuesto reducido y con millones de gentes desempleadas, la construcción de unidades habitacionales, es una forma de crear miles de empleos, con una baja inversión.

La construcción dela vivienda popular, con una superficie de 60 m², genera en promedio 1.5 empleos por año, y si por ejemplo se considera la construcción de 20 casas con una inversión de aprox. \$54°000,000 y una duración de construcción de un año, se habrán generado 30 empleos, con tan solo una inversión de \$599,000 por empleo, por año, lo cual es una inversión mucho muy baja.

También la construcción de éste tipo de unidades habi - tacionales ofrece a los constructores un beneficio importan- te, que es la sistematización de la construcción, ya que al
construir cientos de habitaciones del mismo tipo, se reducen
considerablemente los costos, se puede facilitar la administra- ción de la construcción, y también se podrán estandarizar
precios, logrando con todo ésto, indudablemente un abatimiento
de costos, bajo un estricto control.

Otro beneficio que se tendrá, es que se mejorará el ni- vel de vida de cientos de familias, ya que se contará con
viviendas adecuadas, las cuales además beneficiarán a una parte
de San Juan Ixhuatepec, pues le dará una mejor imágen, mostrán
- dola más organizada, estática y homogénea.

También el gobierno del Estado de México se verá en cierta forma beneficiado, ya que el municipio recibirá una serie de ingresos por concepto de impuestos, cuotas, etc., que en algo habrán de ayudar al municipio afectado.

En sí son numerosos los beneficios que ofrece la cons- trucción de ésta unidad habitacional, aunque indudablemente
también habrá varias desventajas desde el punto de vista social
y técnico, problemas como agua potable, transporte y servicios,
problemas que se tratarán de solucionar en el desarrollo de éste
proyecto.

CAPITULO II : ESTUDIOS PRELIMINARES

- 1.- Ubicación y descripción del terreno
- 2.- Características físicas del terreno
- 3.- Estudio socioeconómico

II .- ESTUDIOS PRELIMINARES

1.- UBICACION Y DESCRIPCION DEL TERRENO

El terreno en el que se pretende construir la unidad habi- tacional, se encuentra ubicado en el predio denominado
fracción II del Rancho "El Copal" en el fraccionamiento y
club de golf del mismo nombre, en San Juan Ixhuatepec, muni - cipio de Tlalnepantla, Estado de México.

El predio se encuentra situado en la ladera de los cerros vecinos a San Juan Ixhuatepec, y consta de un área de cerca de $55,036 \text{ m}^2$.

El acceso al terreno se hace por la avenida de los Insurgentes Norte, unos 800 m antes del inicio de la carretera México -Pachuca, y aproximadamente 5.5 kms adelante de la estación Indios Verdes de la línea del metro.

Este predio fué explotado anteriormente para mina de te- petate 6 grava cementada para las bases y sub-bases de la
carretera que va a las pirámides de Teotihuacán.

Dicha explotación se hizo a cielo abierto en una extensión de
300 X 250 m y hasta una profundidad de 20 y 30 m, quedando
un considerable desnivel respecto a la superficie.

Posteriormente, hace 6 años, dicha socavación fué relle - nada con arcilla limosa, piedras y cascajo producto de los
trabajos de excavación que se efectuaron para la línea del

tren metropolitano (metro) del norte de la ciudad.

Dichos relienos de naturaleza no muy variable, conte - nían en ocasiones productos de demolición tanto de concreto
como de tabique, lo cual en conjunto hizo que se planteara la
problemática general de la siguiente forma :

- a) ¿Será factible cimentar sin mucho riesgo de daños el conjunto habitacional proyectado ?
- b) ¿ Cuáles serán las características de resisten
 cia y deformabilidad que gobiernen el pro -
 - yecto de cimentación ?

Se plane6 entonces el tipo y alcance de los trabajos de mecánica de suelos que a continuación describo.

Para poder conocer las características físicas del te - rreno, y para poder llevar a cabo el muestreo y la explora- ción del subsuelo, el primer problema que se planteó fué
el referente al espesor de los rellenos antes mencionados, entonces se buscó una guía entre los lugareños, sin encontrar
una clara información.

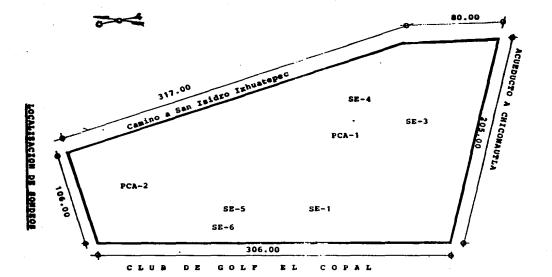
Para determinar el valor real, se propuso llegar hasta el fondo en el máximo posible de lugares, sin embargo en tres de los seis sondeos que se efectuaron, se encontró una obstruc-- ción antes de llegar al fondo. El segundo problema que se planteó, fué el referente a la resistencia y deformabilidad del material de los rellenos, para ello lo deseable sería la obtención de muestras inaltera- das, sin embargo, la cantidad de piedras en el seno del re - lleno impidió el paso del muestreador Shelby de pared delgada, teniéndose que limitar la exploración a la prueba de penetra- ción estándar con recuperación de muestras alteradas para su posterior análisis de laboratorio.

Se planteó la conveniencia de extraer muestras inal teradas pero representativas, pero a partir de pozos a cielo
abierto, pero nuevamente hubo problemas al no ser "labrable"
el material del relleno, especialmente por la presencia de
cascajo y las oquedades con que fué colocado.

Así, los trabajos finales de campo quedaron en seis sondeos de penetración estándar, tres se obstruyeron, uno fuá planeado corto y los dos restantes sí tocaron fondo.

Además de los seis citados, se hicieron dos sondeos a cielo abierto para tener una mayor claridad de los estratos supe - riores del relleno que son los de mayor importancia para el tipo de obra proyectada.

En la página siguiente se muestra el croquis de locali-- zación de los sondeos SE-1, SE-2, SE-3, SE-4, SE-5, SE-6, ... PCA-1 y PCA-2.



Conjunto habitacional El Copal

San Juan Ixhuatepec, Tlalnepantla, Edo. de México

RESULTADO DE LOS SONDEOS

SE-1	No pasó a los 7.20 m (piedra)
SE-2	Toc6 fondo a los 21.6 m
SE-3	No pasó a los 12.0 m (piedra)
SE-4	Suspendido a los 5.40 m
SE-5	Toc6 fondo a los 20.4 m
SE-6	No pasó a los 10.80 m (piedra)

PCA-1 Cielo abierto a los 2.90 m PCA-2 Cielo abierto a los 2.40 m

2.- CARACTERISTICAS FISICAS DEL TERRENO

En el material extraído de los pozos de prueba y muestreo por penetración estándar, se hicieron pruebas de cla- sificación visual y de campo, contenidos de humedad, límites
de consistencia, granulometrías por mallas, pesos volumétri - cos (solo indicativos), y por la imposibilidad de tener
muestras inalteradas, se procedió a restituir para realizar
pruebas indicativas de compresión triaxial y pruebas de defor- mabilidad por compresión confinada.

En los pozos a cielo abierto, se excavaron escalonando, se midieron los pesos volumétricos in situ, como las usuales pruebas de compactación de bases y sub-bases, con el fin de conocer indicativamente el grado de compactación de los estratos superiores del relleno.

Con la información recabada de todas las pruebas, se puede entonces hacer la descripción de la estratigrafía y propiedades del subsuelo, llegándose a las siguientes con clusiones:

El predio denominado El Copal II, que originalmente fué excavado hasta unos 20 metros de profundidad, ha sido rellenado con un material arcillo-limoso mesclado con piedras, cascajo y cierta pedacería producto de demolición, proveniente de las excava -- ciones para el metro.

En términos generales, la arcilla está compacta, esto es, sin oquedades. El cálculo de pesos vo-lumétricos del producto extraído del muestreador, reporta pesos más bien altos, pero puede deberse a la presión ejercida por el mismo.

Las piedras y el cascajo han quedado bien empa - cados por la matriz arcillosa, y solo en los es- tratos últimos del relleno se aprecia un estado
suelto no conveniente para cimentación.
Según informes verbales que se me dieron por los
lugareños, el relleno se compactó con las mismas
máquinas con que se acomodó el relleno.
Esto no solo es creíble, sino indispensable, ya que
de otra manera sería imposible transitar lo necesa- rio para ir a voltear el material.

Lo anterior se comprobó por medio de la prueba de penetración estándar en la que el número de golpes sin
piedras de por medio es de 2,3 ó 4, en tanto que por los
guijarros el valor se dispara a 8, 10 ó más golpes, valores
que no son indicativos.

Los contenidos de humedad son otro índice. Normalmente, en su sitio original, éstas arcillas tipo CH altamente sensitivas suelen tener contenidos de 150, 200 y 300 %, en cambio en el terreno, su contenido típico es de 45 y 55 %.

Es claro y comprensible que las arcillas mencionadas sufrie tron un fuerte secado al ser colocadas en el relleno, por lo que se puede considerar una disminución de sus vacíos y por lo mismo de su compresibilidad.

Para tener un valor guía de la compresibilidad de las arcillas limosas del relleno, se hicieron tres probetas restituídas para probarlas a compresión confinada, equivalente sin serlo a la tradicional prueba de consolidación unidimen - sional, salvo que al no ser un material saturado, la deformación es mucho más rápida, casi inmediata a la aplicación de la carga. Esto tiene ventajas para la ejecución de las cimentaciones.

Como resumen de la estratigrafía y de sus caracterís - ticas, se tiene un relleno de matriz arcillo-limo-arenosa,
de media y alta plasticidad, conteniendo en su seno en can - tidades medias y bajas, fragmentos de piedra, cascajo y
pedacería de tabique, y ocasionalmente otros productos de de- molición.

La compacidad es de media a baja pero aceptable, y el mayor problema para cimentarse será la compacidad en los últi- mos rellenos. Los más profundos han sido compactados no solo por las máquinas en su momento, sino también por el peso de los estratos superiores.

3.- ESTUDIO SOCIOECONOMICO

Con el objeto de tener una mejor idea de las perspecti
- vas de venta que tendrá el conjunto habitacional, y como
parte de los estudios preliminares, será necesario realizar un
estudio ó investigación para ver las características sociales
de la región, así como las características económicas de las
construcciones y de los habitantes de la zona de San Juan Ix huatepec.

Con tal fin, se llevó a cabo un análisis del perímetro a estudiar dentro de nuestra zona de influencia, ó sea del lugar donde se encontrará comprendido el fraccionamiento.

Para poder formar un criterio, así como para poder es - tablecer bases de tipo comparativo que permitan fundar con - clusiones respecto a la investigación, se hizo la determina- ción dentro delper(metro estudiado, que comprende la mayor
parte del municipio de San Juan Ixhuatepec, de los siguientes

datos estadísticos :

a) De los habitantes de San Juan Ixhuatepec, se determinó por medio de encuestas hechas a 50 familias de la zona, cuyo ingreso familiar promedio es de \$ 75,000.00 mensuales, mien - tras que solo el 25 % de los encuestados tienen ingresos mensuales superiores a \$ 100,000.00, siendo éstas familias sostenidas por gente que en su mayoría tienen una capacita - ción técnica ó profesional, y que trabajan en las múltiples industrias que se encuentran dentro de San Juan Ixhuatepec, como son las distribuidoras de gas, fábricas de pinturas y productos petroderivados, plantas de almacenamiento de Petró - leos Mexicanos, Madererías, principalmente.

En general, los habitantes de San Juan Ixhuatepec son de la clase baja — superior, ya que como se mencionó anterior-- mente, el promedio de ingreso mensual en nuestra zona de influencia es superior al mínimo mensual.

b) Dentro de la zona donde se pretende construir la unidad habitacional, se estudió también lo referente a los servicios públicos para saber qué tipo de servicios son los que se podrán ofrecer, ya sea basados dentro de los servicios existentes, 6 como complemento de éstos. Así, en lo que se refiere a los servicios públicos ví tales (agua, luz, teléfono, vigilancia,etc.) se encoatró
que aunque en el terreno donde se construirá el conjunto habitacional todavía no hay agua ó luz, éstos servicios no
serían un obstáculo ó problema determinante, ya que el agua se
podría llevar hasta el terreno desde la red primaria de
distribución de la zona del tanque "El Colorado" del sistema
San Juan Ixhuatepec; de la misma forma, la luz se podrá llevar
al fraccionamiento sin mayores problemas.

En cuanto a los demás servicios públicos como son zonas comer ciales, tiendas, escuelas, iglesias, cines, gasolinerías sanatorios, etc., éstos se encuentran en suficiencia en San Juan Ixhuatepec y en las zonas aledañas de Lindavista 6 Santa Clara, Edo. de México, rasón por la cual se puede decir que se podrá contar con la mayoría de los servicios públicos aunque estos, cabe señalarlo, no son de primera clase en San Juan Ixhuatepec, pero sí tanto en Lindavista 6 Santa Clara.

c) En quanto a las construcciones en San Juan Ixhuatepec, bá -- sicamente son de dos tipos : las casas-habitación, y las construcciones que albergan al gran número de industrias en la zona. Las casas habitación en su mayoría son de 1 nivel, y su edad promedio es de 17 años.

La calidad de la construcción de la mayoría de ellas es co - - rriente-mediana, siendo éstas de adobe ó tabique, salvo una zona muy contrastante que se encuentra junto al terreno donde se pretende construir la unidad habitacional.

Se trata de un fraccionamiento residencial que cuenta con un campo de golf de 9 hoyos y cerca de 60 viviendas (400 en el futuro). Dichas viviendas son residencias campestres de 2 6 más niveles, las cuales son de una calidad mucho muy superior al resto de las demás de San Juan Ixhuatepec.

d) En cuanto a los valores promedio de la tierra en la zona de influencia, se determinó que es de \$ 2,300.00 por metro cua - - drado, mientras que los valores medios de construcciones estudiadas en casas habitación, son de \$1,045,000 en promedio, no así en el fraccionamiento aledaño al terreno a fraccionar, en el cual el valor medio de las construcciones es de cerca de \$ 15,000,000.00.

CAPITULO III : PROYECTOS GENERALES

- 1.-Descripción general del proyecto
- 2.- Proyecto arquitectônico
- 3.-Proyecto estructural
- 4.-Proyecto urbanistico
 - a) Red de distribución de agua potable
 - b) Red de alcantarillado
 - c) Sistema de distribución eléctrica
 - d) Vialidades

III .- PROYECTOS GENERALES

1 .- DESCRIPCION GENERAL DEL PROYECTO

Dentro del terreno ubicado en el predio denominado frac- ción II del Rancho El Copal, en el fraccionamiento y club
de golf del mismo nombre en San Juan Ixhuatepec, se pretende
construir viviendas de interés social, que en total sumarán
420 viviendas.

El terreno tiene un área de 55,036 m² y se encuentra di -vidido en 9 lotes, ocho de los cuales serán destinados a
viviendas y el restante será destinado para una zona comer cial ; 3,040 m² serán destinados para donación.

La construcción de las viviendas se irá realizando por etapas, en un total de 4; deto con la intención de ir auto-financiando la construcción de las etapas subsecuentes.

Para una mejor comprensión general del proyecto, se definirán a continuación las características de cada uno de los lotes:

Lote 8 .- Este lote cuenta con 5,341 m² de superficie, y en 61 se construirán 52 viviendas. El proyecto de 52 viviendas de interés social clasificades en el cajón No. 1 del POVI, contará con un área de estacionamientos para condóminos de 52 cajones y un estacionamiento para visitas ubicado éste a un costado del acceso al conjunto, el cual

será controlado por una caseta de vigilancia.

El conjunto se agrupa en casas cuádruplex de dos niveles
con 4 viviendas por cada unidad, sumando un total de 12
unidades y una unidad dúplex, cada una en dos niveles,
con orientación oriente-poniente.

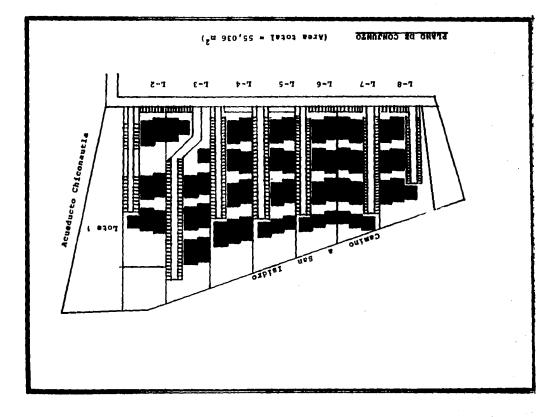
El conjunto cuenta en éste lote con 2,445 m² de área libre jardinada. El área interna de cada departamento, del acceso hacia el interior del mismo, comprende: sala, dos recámaras, un baño, cocina, patio de servicio, y la cochera ubicada en el área de estacionamiento.

El lote 7 consta de un área de 5,457.4 m², y en él se cons - truirán un total de 60 viviendas, agrupadas en casas cuádru-plex de 2 niveles, con cuatro viviendas por cada unidad, su - mando un total de 12 viviendas y tres unidades duplex, cada una con dos niveles, con orientación oriente-poniente.

Este lote contará con 2,361 m² de área libre común jardinada.

Dentro del lote 6 se construirán 60 viviendas en un terreno con una superficie de 5,713.80 m², dedicando 2,854 m² para áreas comúnes.

Las casas se agruparán en nueve unidades óctuplex, con



tres unidades cuádruplex, con orientación oriente-poniente.

En el lote 5 se construirán también 60 viviendas, y el área correspondiente a éste lote es de 6,070.24 m², de los cuales 2,508 serán destinados para áreas comunes.

Las casas estarán agrupadas también en cuádruplex , de 2 niveles cada una.

En el lote 4, que consta de 6,426.6 m², se construirán.

72 viviendas agrupadas de igual forma que en el lote 5, de - jando 2,570 m² para áreas comúnes.

Para el lote 3, de 6,863 m^2 , se construirán 64 vivien - das, agrupadas en 7 casas cuádruplex de 2 niveles y 2 casas dúplex de 2 niveles, dejando 2,888 m^2 para áreas comúnes.

En el lote 2, se construirán 52 viviendas agrupadas en 6 unidades cuádruplex de 2 niveles y una unidad dúplex de 2 niveles.

El lote consta de 6,373.29 m^2 , con una superficie para áreas comúnes de 2,550 m^2 .

El lote 1 se destinará a una zona comercial y se dejará un área de donación de 3,040 ${\rm m}^2$.

En resûmen, se tiene la relación de áreas siguiente :

a) Area total =
$$55,036 \text{ m}^2 - 1,930 \text{ m}^2$$
 (restriction)
= 53.106 m^2

- b) Vialidades = 14.860 m²
- c) Lotificable= 35,306 m²
- d) Donaciones = $3,040 \text{ m}^2$

Para la proyección del conjunto habitacional se ob - servó lo siguiente :

- a) Se identificarán y preverán las vías de acceso y de comu -- nicación, procurando que no sean peligrosas y que no requieran mantenimiento mayor que el normal.
- b) Se procurará la máxima implantación de zonas verdes y co munales, planeadas racionalmente.
- c) Se dispondrá de un lote para proveer al conjunto de comer--cios, para satisfacer adecuadamente las necesidades de los moradores.
- d) Se procurará que las redes municipales de agua potable, dre

 naje y energía eléctrica, en su caso, se puedan ampliar
 d adaptar adecuadamente para satisfacer las necesidades del conjunto.
- e) La separación entre casas permitirá un mínimo aceptable de asoleamiento.

- f) Los andadores jardinados que se planéen tendrán como distan
 cia mínima entre paramentos, siete metros.
- g) Se proyectarán espacios para estacionamiento de los vehícu--los dentro de los lotes, considerando por lo menos, un vehículo por vivienda.

2.- PROYECTO ARQUITECTONICO

Para proyectar el tipo y las dimensiones de cada vivienda, se tomó en cuenta las especificaciones que para vivienda de interés social marca el Fondo de Operación y Descuento Bancario (FOVI) para las viviendas Tipo 1, éstas especificaciones son las siguientes:

VIVIENDA TIPO 1 (FOVI)

A.- Integrada por :

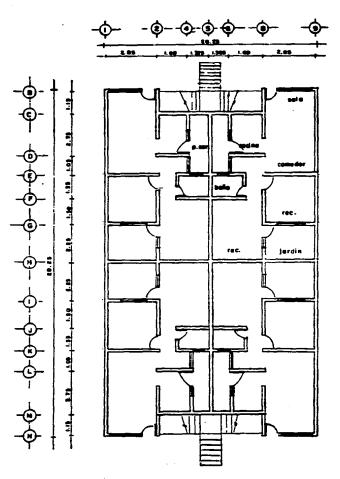
Baño

Cocina

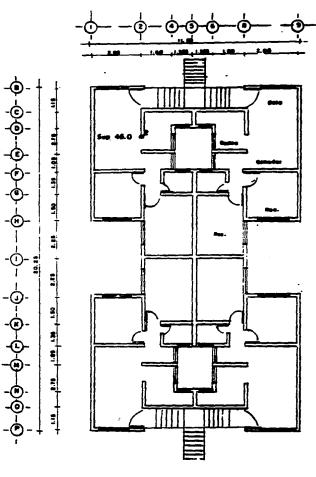
* Miltiple

Patio de servicio

Espacio de uso múltiple que permita : estar, correr y dormir, el proyecto deberá contemplar el crecimiento a quando menos dos recimeras.



PLANTA BAJA



PLANTA ALTA

B.- Superficie construída mínima :

Multifamiliar --- 42 m²

Unifamiliar ---- 33 m²

C.- Superficie de terreno minima :

Unifamiliar ---- 60 m²

En base a lo anterior, se proyectarán viviendas que se agruparán en cuádruplex de dos niveles. Cada vivienda, tanto en planta baja como en planta alta, comprenderá: sala, comedor, dos recámaras, un baño, cocina, patio de servicio y cochera, ocupando cada casa un área de 48.5 m² (construída).

La vivienda tipo se diseñó de manera que brinde funciona - lidad y comodidad a sus habitantes, evitando la promiscuidad
y brindando también condiciones de aseo e higiene para las
personas y para la preparación de alimentos.

La cochera quedó ubicada para cada vivienda, dentro del frea de estacionamientos, y como ya se mencionó se han pre -- visto andadores y freas comunes jardinadas.

3.- PROYECTO ESTRUCTURAL

Este proyecto se hizo para una construcción tipo que será destinada a casa habitación en departamentos dúplex en dos niveles construídos por losa aligerada en azotea y en entre - piso apoyándose sobre muros de carga y castillos de concreto.

Resúmen de materiales a utilizarse :

Cimentación: Concreto f'c = 200 kg/ cm².

Acero fyp = 4000 kg/cm^2

Superestructura: Concreto f'c = 200 kg/cm²

Acero fyp = 4000 kg/cm^2

COEFICIENTES DE SEGURIDAD CONSIDERADOS

Flexión por carga permanente 1.8
Flexión por carga permanente + sismo 1.2
Compresión axial por carga permanente 2.4
Compresión por carga perm. + sismo 1.5

CARGAS VIVAS

Estas fueron tomadas de acuerdo con el capítulo XXXIV, artí - culo no. 187 del Registro de Construcción para el Distrito : Federal.

Para carga vertical $Wm = 120 + 420 A^{-1/2}$

Para diseño sísmico

 $Wa = 90 \text{ kg/m}^2$

ENTREPISO

Cargas muertas

150 kg/m²

Cargas vivas

 150 kg/m^2

Total

 300 kg/m^2

AZOTEA

Cargas muertas

 200 kg/m^2

Cargas vivas

100 kg/m²

Total

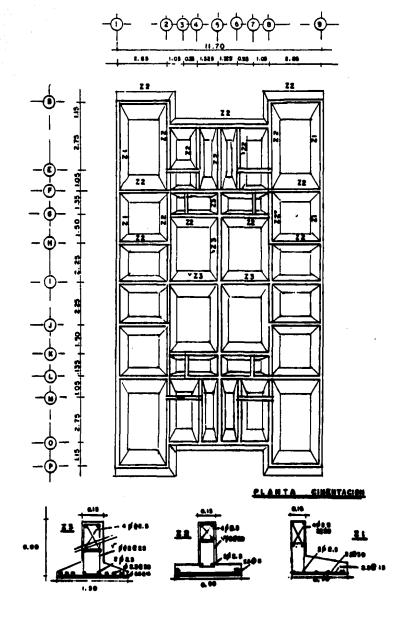
 300 kg/m^2

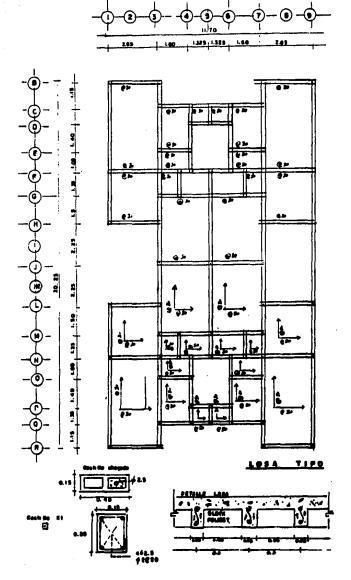
CIMENTACION

Esta fué diseñada por ampliación de la base proporcionando el tamaño de las zapatas con la condición de que el terreno no tença una presión mayor de 2 ton/m².

La cimentación entonces, resulta ser a base de zapatas corri -- das, tal y como se recomendó en el estudio de mecánica de suelos.

Esta cimentación se resolvió con zapatas de concreto arma--do, se obtuvo el ancho del cimiento (B) con la fórmula : W + B = 0.7982 = 0.071 = Wdesc.





SUPERESTRUCTURA

Para el análisis de la superestructura se utilizó el método de la distribución de momentos del profesor Hardy Cross, valuando así los elementos mecánicos en las distintas secciones de las trabes, losas y columnas.

El acero de refuerzo se proporciona siguiendo el cri - terio de diseño al límite según A.C.I.

Las losas se analizaron siguiendo el mismo criterio, tomando como factores de distribución de carga en uno y otro sentido los recomendados por R. Salinger según especificaciones.

SISMO

En general la estructura tiene las siguientes caracte -- risticas :

Tipo de estructuración 1

Zona de alta compresibilidad

Coeficiente sísmico 0.08

Para el cálculo de los cortantes sísmicos en cada nivel, se consideró una variación lineal de las aceleraciones, con valor nulo en la base de la superestructura, y máximo en la parte superior de la misma, determinando estos valores de tal manera que el valor de la fuerza cortante en la base, fué igual al coeficiente de diseño sísmico por el peso de la su perestructura.

Cortante en la base = W X c.s.

El esfuerzo cortante en los muros producido por el es - fuerzo sísmico, fué aceptable y menor que el permisible.

Esfuerzo medio = V/ (L x E)
Esfuerzo permisible = 3.6 kg/cm²

DESPLAZAMIENTO

De acuardo con la definición de rigidéz de piso de tiene :

P = k x s

s = F/k

en la que :

s = desplazamiento relativo

F = Fuerza horizontal en el piso en cuestión

k = Rigidéz de los elementos estructurales

km= 6.665 x (LxE)/H = rigides de muro

G - Módulo de elasticidad al esfao. cortante

L = Longitud del muro

E = Espesor del muro

 $F = Base/km \quad (= 0.002H)$

H = Altura del entrepiso

4.- PROYECTO URBANISTICO

Dentro de éste tema se comprenderán todas aquellas acti- vidades necesarias para hacer del terreno en estudio, un fraccionamiento habitable que cuente con todos los servicios
necesarios para ello, dotándolos de agua potable, luz y elec - tricidad, calles, banquetas, áreas verdes y demás servicios
municipales.

Con tal fin, a continuación se presentarán los proyectos necesarios para la correcta urbanización del área ocupada ac - tualmente por el terreno del Rancho El Copal, en San Juan Ixhuatepec, Edo. de México, y éstos son básicamente, los sig.:

A. - RED DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE

Antecedentes

La localidad de San Juan Ixhuatepec perteneciente al municipio de Tlalnepantla a la cual pertenece la fracción II del Rancho El Copal, actualmente no cuenta con suministro de agua potable ni alcantarillado, por lo que es necesario incor- porar una fuente de abastecimiento y descarga que cubra la demanda actual y futura de este terreno, en el cual se proyec- ta la unidad habitacional con un total de 480 viviendas en ocho lotes. (Se consideran 80 viviendas a cuenta dei lote 1)

Con el propósito de obtener datos acerca de la posible fuente de abastecimiento, se acudió a la Comisión Estatal de Agua y Saneamiento del Estado de México para poder establecer la factibilidad de suministro de agua potable y descarga de aguas negras y pluviales estableciendo que el suministro se proporcionará a través de la red primaria de distribución de la zona del tanque "El Colorado" del sistema San Juan Ixhua - tepec, y la descarga se deberá efectuar en un colector existente de 91 cms de diámetro ubicado al poniente del terreno a urbanizar a una distancia de 700 metros.

Trabajos preliminares

Se efectuó un reconocimiento del terreno así como de sus alrededores, tomando como base y complemento la topografía y planimetría para determinar el desarrollo de la línea más adecuada para la conexión con el tanque El Colorado, para el suministro de agua potable y la descarga con el colector pro - - porcionado por CEAS, así como la ubicación del cárcamo de bombeo y tanque elevado que se tendrán que proyectar.

LINEA DE CONDUCCION

La linea de conducción se inicia en el tanque El Colo - - rado hasta una caja de válvulas que será el punto de conexión proporcionado por la Gerencia de la Zona Oriente del CEAS, de aquí se continuará hasta un cárcamo con capacidad de 18 m³.

Esta línea funcionará por gravedad en todo su desarrollo, pero a partir de éste cárcamo se bomberá el agua hasta un tanque elevado con capacidad de 120 m³ y 10 m de altura, de donde se suministrará el agua directamente a cada uno de los ocho lotes.

El diseño de la línea de conducción se realizó en base al análisis de pérdidas de energía para distintos diámetros, utilizando la fórmula de Manning, con coeficiente de rugosidad adecuado a los diferentes tipos de tubería, se revisó la carga estática a la cual podrá trabajar la línea determinándose tubería clase A - 7 de asbesto-cemento de 4º del km 0+000 al 0+446.37 y de asbesto-cemento de 3º del km 0+446.37 al 0+768.8

Este tramo va del tanque El Colorado al cárcamo de bom - beo. El siguiente tramo es del cárcamo de bombeo al tanque

elevado en el cual se determinó tubo tipo A-C clase A-7, de 100 mm de diámetro y el último tramo corresponde a la red de distribución, en la cual se usó tubo del tipo A-C, clase A-7 en diámetros de 150, 100 y 76 mm.

DATOS DE PROYECTO

Lotes Número de unidades 60 por lote Densidad de población 5.6 hab./unidad 2,688 habs. Población de proyecto Dotación 200 lts/hab/día Gasto medio anual 6.22 lps Gasto miximo diario 7.50 lps Gasto máximo horario 11.2 lps Coef. de variación diaria 1.2 Coef. de variación horaria 1.5 Tanque "El Colorado" Fuente de abastecimiento 110 m³ Regularización Tratamiento No tiene

MEMORIA DE CALCULO

Población de proyecto = 2,688 hab

Dotación = 200 lts/hab/día

Gasto medio $Qm = \frac{(2688 \text{ hab}) \times (200 \text{ lts/hab/dfa})}{86,400}$

Qm = 6.22 l.p.s.

Gasto máximo diario = 1.2 Qm

Qmd = 1.2(6.221.p.s.) = 7.5 l.p.s.

Gasto máximo horario = (Coef. variación horaria) (Qmd)

Qmh = 1.5(7.5 l.p.s.) = 11.2 l.p.s.

Resúmen :

Qm = 6.22 1.p.s.

Qmd = 7.50 l.p.s.

Qmh = 11.2 l.p.s.

LINEA DE CONDUCCION DEL TANQUE "EL COLORADO" AL CARCAMO DE BOMBEO.

Este tramo, cuya longitud es de 768.20 m, será conducido por gravedad, y los diámetros obtenidos fueron en función de las siguientes consideraciones:

De la igualdad de Manning y considerando una sección cir - cular completamente llena, se tiene la igualdad

hf =
$$kLQ^2$$
 (Qmd = 7.5 l.p.s.)
 $k = hf/ LQ^2 = 22.2 \text{ m/ } (768.2 \text{ m}) (0.0075 \frac{\text{m}^3}{\text{seg}})^2$

k = 514.21

Seleccionando diámetros inmediatos superior e inferior, se escogen las tuberías de asbesto cemento de 3 y 4 pulgadas.

$$s_{4}$$
 = k_1 Q^2 ---- 4"
 s_{3} = k_2 Q^2 ---- 3"
 s_{4} = 982, 82 (0.0075 m^3/seg)² = 0.01½5
 s_{3} = 199, 61 (0.0075 m^3/seg)² = 0.0532

$$v_4 = \frac{Q_1}{A_{4^m}} = \frac{0.0075 \text{ m}^3/\text{seg}}{0.008107 \text{ m}^2} = 0.925 \text{ m/seg}$$

$$v_{3"} = \frac{Q_2}{A_{3"}} = \frac{0.0075 \text{ m}^3/\text{seg}}{0.00456 \text{ m}^2} = 1.645 \text{ m/seg}$$

 v_{3} ey v_{4} eson menores que la velocidad máxima permisible (7.6 m/seg)

$$L_{4"} = H - S_3 L = \frac{22.2 \text{ m} - (0.0531) (768.2)}{S_{4"} - S_{2"}}$$
 $0.01145 - 0.0531$

$$L_{3}$$
 = L_{4} - H = $\frac{(768.20)(0.01145) - 22.2}{8_{4}$ - R_{3} = $0.01145 - 0.0531$

RESUMEN LINEA DE CONDUCCION POR GRAVEDAD DEL TAMQUE EL COLORA-- DO AL CARCANO DE BONDEO.

S = 0.01195

Tramo i

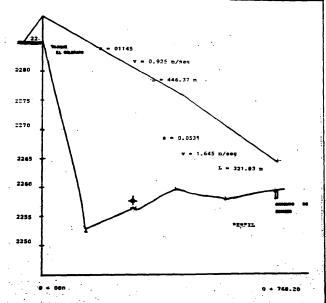
V = 0.925 m/seg

Diametro - 4"

L - 446.37 m

	COTA		CARGA	LONGITUD	TUBERIA	DIAMET
A ORIGEN	TERRENO	PIEZONETPI	DISPONIBLE	PARCIAL		
. + 020	2281.63	2281.23	-0.40	(Į .	l
0 + 040	220G. 51	2280.50	0.01	i	I	ĺ
0 + 060	2274.16	2279.79	5.63			1
0 + 080	2267.9	2279.05	11.15		İ	
0 + 100	2262.78	2278.33	15.53			i
0 + 120	57.25	77.62	20.38		1 1	
0 + 140	53.85	76.88	23.03	•		1 =
0 + 160	53.10	76.32			!	_
0 + 180	53.50	76.90	23.22	1	}	1
0 + 200	53.95	75.48	21.53	-	i	1
0 + 220				1 -) >]
0 + 240	54.42 54.95	75.95	21.64		1	
	ı		19.70	1 .		i i
0 - 260	55.40	74.23	18.83	1	ı	1
0 + 280	55.90	73.80	17.90	1	ł	ı
0 + 300	\$6.35	73.58	17.03	1	l	I
0 + 320	\$6,56	73.01	15.45	1	l	1
0 + 340	56.36	72.83	16.47	1	1	i .
0 . 360	57,62	72.68	15.06	i i	l	ı
0 + 380	58.72	72.49	13.77	}	}	i
0 + 400	59.60	72.30	12.70	1 :	1	1
0 + 420	59.48	72,11	12.53	}	i	1
0 + 440	59.45	71.92	12.47			
0 + 460	59.30	71.73	12.43			
0 + 480 .	58.85	71.65	12.70		*	
0 + 500	58.34	71.38	13.04	=		i
0 + 520	50.52	71.20	12.69			:
0 + .540	58.46	71100	12.54		l	
0 + 560	58.28	70085	12.57			
0 + 580	57.96	69.92	11.96		ļ	! :
0 + 600	57.89	69.05	11.16	1 :	>	٠.
0 + 620	57.84	68.18	10.34	1 1		ł
0 + 640	58.00	67.28	9,28	1	, -	1
0 + 660	58.17	66.40	8.23	1		l
0 + 680	58.62	65.50	6.88)	ì	ì
0 + 800	58.62	64.64	5.1€			Į.
0 + 720	58.59	63.75	5.16	1		1
0 + 740	58.61	62.88	4.27	t i		ı
0 4 760	59.18	62.00	3.82	1	l	l
0 + 768.2		2261.67	2.24		I	1
	1	1	1	1	l	ł
	i	1	ì	1 1	ŀ	i
	1	ı	ı	1	Ī	ı
	I	i .	ì	}		1
	1	I	l		l	i
	ŀ	i	ı		i	
		1	i	1 1	i	
		1				1

LIMEA	×	COMMUNICATION .
JOSE	LUIS	MIER O.
T E 8	1.8	U.L.SA.



S = 0.0539

V = 1.645 m/seg

Diametro = 3*

L = 321.83 m

LINEA DE CONDUCCION POR BOMBEO DEL CARCAMO AL TANQUE ELEVADO

La distancia existente del tanque al cárcamo es de 327.00 m. Para conocer el diámetro adecuado, y sabiendo que
la velocidad econômica es de 1.10 m/seg, se procedió a cal - cular el diámetro teórico correspondiente para seleccionar
en base a ése diámetro, los diámetros comerciales más cerca - nos, inmediato superior e inmediato inferior, para posterior
- mente hacer el cálculo del diámetro más econômico, resultan- do lo siguiente:

$$Q = AV$$
 $A = Q$
 V
 $A = 0.0075 \text{ m}^3/\text{seq} = 0.00682 \text{ m}^2$
 1.10 m/seq

Diffractro más cercano = 4° (A = 0.008107 m²) Diam. inmediato inferior = 3° (A = 0.004560 m²)

Diam. inmediato superior = 6" (A = 0.018200 m²)

Diam.	nom.	Area (m²)			DC. (V)	Long.	ų²	Co.fric	Coef. Hann:	ing	
B.B.	pul.	(A)	(m ³ /seg)	(=,	/seg)	(m)		Hanning	(k)		
76	3	0.0045	0.0075	1.6	,	327	0.0001	0.010	962,62		
100	4	0.0082	0.0075	0.9	,]	327	0.0001	0.010	199,61		
150	6	0,0181	0.0075	0.4	1	327	0.0001	0.010	23.79		
Pérd	ida fi	c 10thf	ft=hf+si	Ωh	1, 762	HP= S	h E t/17				
17.71		1.77	9.48	140	5.1 45.	6 : 3	.2				
3.67	,	0.37	4.04	30			.7				
0.44	<u> </u>	0.04	0.48	13.	6 45.	6 0	.10				
				ARIJ							
Presi	ontub	Diam.nom.	Repesor	٧	145V	1	E _a d	Ben Ba	d 1 + E d	Sobrepre	
A - 1	0	7.6	1.4	,67	242.1	51570	92 159	00 0.34		209.02	
λ -	7	10	ի.2 խ	.91	131.9	52067	00 3936	500 p.525	1 1.5251	106.85	
A -	7	15	h.35 þ	.41	59.4	53100			2 1,7002	45,59	
por vi			res.abso ubería	*	Carga de ope		Presid	n total			
167.2	12	41.8			64.88 106.68			1			
85.4		21.37)	- 1	49.44			70.81			
36.4	7	9.12		Ì	45.88		55.00) , ,			

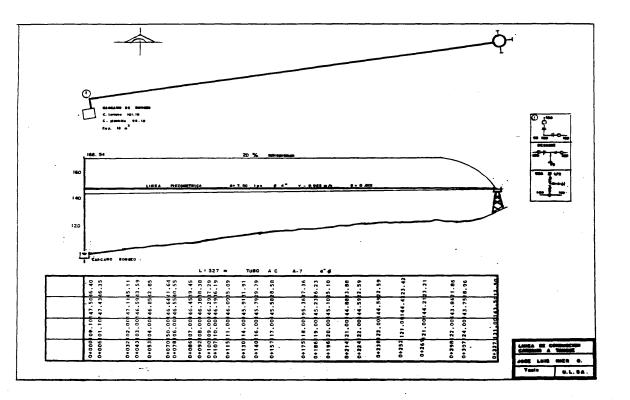
CARCANO DE BONDEO AL TANQUE ELEVADO

	Cantidad	Unided	P.U.	Importe
1Excav.mat. clase A	19.62	R 3	419.65	8233.53
2Excav.mat. clase B	117.72		559.05	65811.37
3Excav.mat. clase C	58.86	*	2309.85	135.957.77
4Plantilla apisonada	19.62	. *	671.40	13172.87
5Inst.junteo, prueba tub.	327.00	* 3	190.7	62358.90
6Relleno compactado	72.06	m."	429.80	30971.39
7Relleno a volteo	103.00		167.85	17288.55
8Atraques de concreto	i	!	1	
9Costo de tubería	327.00		845.25	276396.75
	 			
To a section of the s	Diametro	100mm (4') Class A-	7
Concepto no. 1	Diametro	100mm (4°) Class A-	7 8233.53
Concepto no. 2		100mm (4'	') Clase A-	
Concepto no. 2 Concepto no. 3	19.62 117.72 58.86	100mm (4*	') Clase A-	8233.53 65811.37 135957.77
Concepto no. 2 Concepto no. 3 Concepto no. 4	19.62 117.72 58.86 19.62	100mm (4*	') Clase A-	8233.53 65811.37 135957.77 13172.87
Concepto no. 2 Concepto no. 3 Concepto no. 4 Concepto no. 5	19.62 117.72 58.86 19.62 327.00	100mm (4°	') Clase A-	8233.53 65811.37 135957.77 13172.87 56718.15
Concepto no. 2 Concepto no. 3 Concepto no. 4 Concepto no. 5 Concepto no. 6	19.62 117.72 58.86 19.62 327.00 75.91	100mm (4°	') Clase A-	8233.53 65811.37 135957.77 13172.87 56718.15 32626.12
Concepto no. 2 Concepto no. 3 Concepto no. 4 Concepto no. 5 Concepto no. 6 Concepto no. 7	19.62 117.72 58.86 19.62 327.00 75.91 98.10	100mm (4'	') Clase A-	8233.53 65811.37 135957.77 13172.87 56718.15 32626.12 16466.08
Concepto no. 2 Concepto no. 3 Concepto no. 4 Concepto no. 5	19.62 117.72 58.86 19.62 327.00 75.91	100mm (4°	') Clase A-	8233.53 65811.37 135957.77 13172.87 56718.15 32626.12

CALCULO DEL DIAMETRO MAN ECONOMICO PARA LA LINEA DE CONDUCCION DEL CARCANO DE BOMBEO AL TANQUE ELEVADO

	piá	etro 1	50 mm (6") Clase	A-7				
Concepto no.1	25.	.18			10	,566.79			
Concepto no.2	151					455.68			
Concepto no.3	75	54			174	,486.07			
Concepto no.4	22.	. 89			15	,368.35			
Concepto no.5	327.	.00			61	770.30			
Concepto no.6	97.	.23			41	789.45			
Concepto no.7	125	. 89			21	,130.63			
Concepto no.9	327	.00			445	,210.50			
COSTO TOTAL DEL	CONDUCCIO	ON			\$ 854	,777.77			
	R B (N						
Presión trabajo Diam. Kg/cm ² mm p			Kwh (2)	Costo ho:	ra bomb	Cargoanual bombeo (4)	Costo total conducción (5)		
A - 10	76 3	3,2	2.4	54.21		474,879.6	610,191.13		
A - 7	100 4	0.7	0.53	41.27			588,721.99		
A - 7	150 6	0.10	0.075	38.34		335,858.4	854,771.77		
		(condu				rgo anual por bombeo eración 365días (7)			
	76 3	336.07	4.43	946	.265.56				
	100 4	324,24			,975.88				
	150 6	470.78			25,562.				

* El díametro más económico es la tubería
 A - 7 de 4* de diámetro



TANQUE DE REGULARIZACION : CARCAMO DE BOMBEO

Tiempo de trabajo = 24 hrs Capacidad = 14.58 x Qmd

Qmd = Gasto máximo diario en lps

C = Capacidad del tanque en m³

Si se conoce que el gasto máximo diario es de 7.5 lps, se deduce una capacidad de 110 m 3 . Como se cuenta cerca del terreno con una elevación natural apropiada, se optó por un tanque elevado con una capacidad de 120 m 3 , el cual se ubicará en la parte más elevada del terreno. Este tanque será abastecido por un cárcamo de bombeo de 18 m 3 .

RED DE DISTRIBUCION

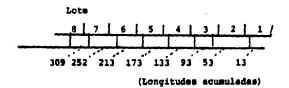
Conocidos los datos de proyecto y la ubicación del tanque elevado, se procedió a realizar el proyecto ejecutivo de la red de distribución, siguiendo el guión que se presenta a continuación :

- a) Se determinó la localización del área por abastecer.
- b) Conocida el área y la dotación correspondiente, se determinó el gasto necesario para cada lote.
- c) Diseños de los diámetros de las tuberías con la ecuación de continuidad, suponiendo una veloci -

 dad de 1.10 m/seg. Los diámetros calculados se ajustaron a los diámetros comerciales.
 Conocidos los datos anteriores, para cada tramo, se calculó la pérdida de carga por fricción.

RED DE DISTRIBUCION A LOS LOTES

La tubería empleada será de asbesto-cemento, y los díametros empleados serán de acuerdo a lo siquiente:



Gasto específico

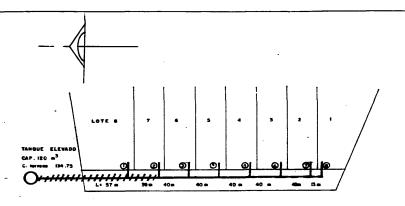
Para conocer el gasto en cada tramo, bastará con multi - plicar el gasto específico por cada una de las longitudes
específicas, resultando lo siguiente :

Q = Lacum x q

TRAHO	GASTO		
T - 1	309 m (0.036251ps/m)	=	11.2 l.p.s.
1 - 2	252 (0.03625)	•	9.14 lps
2 - 3	213 (")	•	7.72 lps
3 - 4	173 (")	-	6.27 lps
4 - 5	133 (" ')	-	4.82 lps
5 - 6	93 (")	-	3.34 lps
6 - 7	53 (")	-	1.92 lps
7 - 8	13 (")	=	0.47 lps

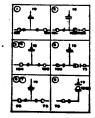
Difmetro propuesto para cada tramo, en base a la velocidad económica (1.10 m/seg)

TRANO	0	AREA REQUERIDA	DIAMETRO
T - 1	11.2 lps	0.0102 m ²	150 mm
1 - 2	9.13	0.0083	150
2 - 3	7.72	0.0070	100
3 - 4	6.27	0.0057	100
4 - 5	4.82	0.0044	100
5 - 6	3.34	0.00303	75
6 - 7	1.92	0.0017	75
7 - 8	0.47	0.00043	75



ESCALA

Ę	4	02	DRAM -	MATER.	MT		1
T-1	57	0.01120	150	A-C	0.170	143.33 121.31	22.02
1-2	40	0.009134	150	λ-C	0.079	143.25 122.17	21.08
2-3	40	0.007720	100	A-C	0.475	142.78 119.04	23.74
3-4	40	0.006271	100	A-C	0.313	142.47 116.57	25.90
4-5	40	0.004821	100	· A-C	0.185	142.29 110.01	32.28
5-6	40	0.003371	75	A-C	0.437	141.85 106.69	35.16
6-7	40	0.001921	75	A-C	0.142	141.71 101.87	39.84
7-8	73	0.000471	75	A-C	0.0027	141.70 101.07	39.83



CANTIDADES DE TUBERIA

Tubo de A-C clase A-5 6- 96 m Tubo de A-C clase A-5 4- 120m Tubo de A-C clase A-5 3- 93 m

SIGNOS CONVENCIONALES

Tubería de 150 mm (6°)

Tubería de 100 mm (4°)

Tubería de 75 mm (3°)

2 Número de crucero

L=40m:llong. del tramo en metros

142.78 Cota piezométrica

119.04 Cota de terreno 23.74 Carga disponible

DATOS DE PROYECTO

Lotes No. unidades Densidad de población 5.6 Hab/un. Población proyecto 2688 habit. ·Dotación 200 lt/h/dfa Gasto medio anual 6.22 l.p.s. Gesto máximo diario 7.50 l.p.s. Gasto max. horario 11.20 1.p.s. Coef. var. diaria 1.2 Coef, var. horaria 1.5 Fuente de abastec. El Colorado Regularización 110 m3

RED	æ	811	TRIBU	100
J08E	LW	18	MIER	0.
TE 8 1		T	W. L.	84.

B. - RED DE ALCANTARILLADO

Se considerará una sola línea de descarga para aguas negras y pluviales, determinando primeramente los datos de - proyecto y así poder diseñar los diámetros de tubería apro - piados para un gasto requerido, en el cual se consideran los siguientes aspectos :

- Aquas negras
- Aguas pluviales
- Superficie ocupada en habitación
- Superficie ocupada en circulación y estacio -
 - namiento
- Superficies jardinadas, entre otras

Se fijară una pendiente adecuada, tomando en cuenta la topografia del terreno, con el objeto de tener fluidăs en la linea y evitar desgaste en la tuberia por velocidad 6 estanca-miento, 6 azolves por falta de pendiente, todo ésto estară regido por los puntos de conexión que otorquen las autorida -- des correspondientes.

En el diseño de la red se dejará previsto un pozo de visita para conectar el drenaje de cada uno de los lotes.

DATOS DE PROYECTO

Población de proyecto 2,688 has	Población	de p	rovecto	2,688	hab
---------------------------------	-----------	------	---------	-------	-----

26.01 lps

MEMORIA DE CALCULO

Gasto minimo

Población = 2,688 habs

Gasto máximo extraord.

Dotación = 200 lts/hab/día

Aportación = 0.8 Dotación = 160 lts/hab/día

CALCULO HIDRAULICO (AGUAS NEGRAS)

TRAMO	Lacum	Ωm	Üwe
T - 1	135	0.36	2.25
1 - 2	279	0.73	4.36
2 - 3	422	1.09	6.36
3 - 4	544	1.42	8.28
4 - 5	692	1.81	10.20
5 - 6	825	2.16	12.03
6 - 7	947	2.49	13.02
7 - 8	1075	2,82	15.58
8 - 9	1210	3.18	17.34

Pormulas empleadas :

Qmi = Ωm M

Qme = 1,5 Qmi

CALCULO DE ALCANTARILLADO COMBINADO

					/IAL				SANI	A E I C)				A TUBO	LLENO	VE L.
PTO.	TRAMO	_ A	REA:	S	A 3/4							QTOTAL.	·s	ري ا			
		PRO?	TRIBUT	ACUM.	A	к	Qı	С	LONG.	Q PURC.	· Q ACUM.				Q	V	REAL
														!			
,																	
	15	0.2528		0,2523	0.3565	183.52	65.42	0.57	135	2.25	2,25	67.67	47	30	210	3.00	2.67
2																	
	40	0.5341		0,7659	0.8355	183.52	153,33	0.57	279	2.11	4.35	157.69	30	30	170	2.35	2.65
3																	
	65	0.5157		1,3026	1,2193	183.52	223,76	0,57	422	2.00	6,36	230,12	30	39	330	2,80	3.00
4																	
	40	0.5713	l	1,8739	1;6016	183.52	293.92	0,57	5444	1,92	8,28	302.20	25	45	465	2.85	3.00
5																	
	40	0.6270		2.5009	1.9337	183.52	364.97	0.57	692	1.92	10,20	375.17	25	45	465	2.85	3, 10
-6		<u> </u>					· ·										
	40	0.6826		3,1835	2.3933	183,52	437.38	0,57	825	1.83	12.03	449,41	15	60	750	2.62	2,73
7														<u> </u>			
	40	0.7333		3.9218	2.7839	183.52	511.45	0,57	947	1.79	13.82	525.27	15	60	750	2.62	2.83
8		<u> </u>												<u> </u>	ļ	<u> </u>	
	17	0.7893		4.7111	3.1977	183.52	586, 84	0.57	1075	176	15.58	602.43	13	. 60	700	2.45	2.76
و										!				l	!		

6URKLIE - 2'EQLER! Q# 2.78 CIA.V4 S 1/2 K# 2.78 CIS 1/2 Q# K 3 3/4

ORGASTO EN LINAG. 278 FACTOR DE ALUSTE DE UNIQUES. CRICTESCILITE DE ESCARRIVENTO DELLA TONA PRINCIPALITA DE ESCARRIVENTO DE LA TONA DE L'ALLES DE L'ALISTO DE L'ATRICTE DE MANGALITA DE L'ALISTO DE MANGALITA DE L'ALISTO DE C: COSFICIENTE DE AFORTACION DE AGUAS NECRAS L: LONGITUD EN METHOD.

SE PENDENTE DE PROTECTO.

22 CAM THO EN CENTWEING .

gallstrichten bis einen.

CALCULO DE ALCANTARILLADO COMBINADO

					CALC	JULO	DE A	LUAN	ARILL	ADU L	,UIV.3:11	ADO.					
	TRAMO	PLUVIAL						SANITAFIO			1 1	1		A TUBO LLENO		VE L.	
PTO.		AREAS			A 3/4	к	Qı	С	LONG.	Q PARC.		GTOTAL.	S	ø	0	v	REAL
		PROP	TRIBUT	ACUM.	_		UI.		CONG.	G PARC.		 			 		
9									<u></u>								
L_	110	0.7922		5.5033	3.5931	183.5	650,41		1303	1.76	17.34	667.7	13	60	700	2.45	2.78
10																	
	110			5,5033	3,5931	183.52			1413			670	13	60	700	2,45	2.79
11			T														
	110			5 5033	3,5931	183 52			1523			670	13	60	700	2:45	2.79
12				0.000	0.030.	100.00	<u> </u>		\vdash							<u> </u>	
- '-	112	 	 			183.52			1623		 	670	13	60	700	2.45	2.79
13			 			163.52	<u> </u>		1623		1	1					
	63	 	 			183.52					1	670	В	76_	1000	2.25	2.40
14			 	<u> </u>		163.52			1745					T			
	50	†	 	 			· · · ·		1808		1	670	8	76	1000	2.2	5 2 40
15	-:	 	 	-	 	183.52		 	1000								
	23	 	 	 		183.52			1862	 -		670	В	76	1000	2.2	5 2.40
16		† 	 		 	100.02			1382		_	-	1				
 ''		 	 				-		1.00.	-	+	\vdash	1			<u> </u>	
		 	 						1891						-		
		 	├		 -		 	 -				-					
			<u> </u>	<u> </u>			<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>								

BIRKLIE - ZIEGLEN! 0: 2.78 CIA.V4 S 1/2 K: 2.78 CIS 1/2

Q . GASTO EN Lis/seg.

^{2.78} FACTOR DE AJUSTE DE UNIDADESES.

C . COEFICIENTE DE ESCURRIMIENTO DE DE LA ZONA.

I : INTENSIDAD DE LA TORMENTA DE E DISENO EN mm/hr.

AT AREA TRIBUTARIA DEL TRAMO FIL M. HAS.

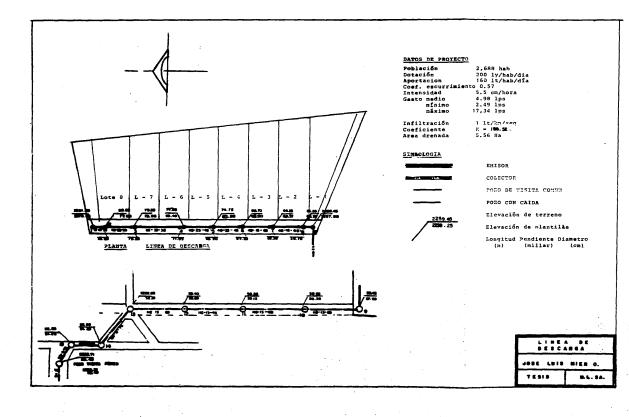
C+ COEFICIENTE DE APORTACION DE AGUAS NEGRAS

LE LENGITUD EN METROS.

S: PENDENTE DE PROYECTO.

[#] DIAMETRO EN CENTIVETROS.

V: VELUCIDAD EN m/stg.



C . - SISTEMA DE DISTRIBUCION ELECTRICA

La distribución de la energía eléctrica se planeó en función del plano de conjunto, considerando el número de lotes y su situación, así como del número de viviendas.

Se considera que el número de personas que habitarán cada vivienda es en promedio 5.6 habitantes, y que sus nece - sidades minimas de capacidad eléctrica instalada en apara - tos de utilización en sus hogares es de 2500 watts.

Para el cálculo de las capacidades de las líneas de baja tensión, deberán tomarse en cuenta los factores de demanda de los clientes individuales y los factores de diversidad entre grupos de clientes

entre grupos de clientes.

Los factores de demanda según el Reglamento de Obras e Insta
- laciones Eléctricas, son las siguientes, en casas habita
- ción de menos de 2500 W -- 100 %, y los factores de diver -

- sided típicos, son los siguientes :

	Residencial	Comercios
Entre individuos	2.0	1.46
Entre transformad	ores 1.3	1.3
Entre alimentador	es 1.15	1.15

Por lo anterior,cada vivienda representará para el transformador que la sirve, una capacidad máxima coincidente de 2500 W/2 = 1250 W, que será la capacidad a tomarse en cuenta para el cálculo del alimentador secundario.

Para la alimentación con energía se fijó una línea de distribución de 23,000 volts, 3 fases-60 ciclos , haciándose la distribución a 2 voltajes, 220-110 volts, con tres hilos, situándose el hilo del centro del devanado de los transfor - madores ó hilo neutro, en la parte superior de los bastido- res de baja tensión.

Carda supuesta para servicios domésticos

El número de viviendas en el fraccionamiento será de 423, y si consideramos que las necesidades mínimas por vivien-- da son de 2500 watts, entonces la carga a considerar será de 420 x 2500 w = 1°050,000 watts.

Carga supuesta para comercios

Se deberá considerar la carga que se requerirá para la zona comercial, y si suponemos aproximadamente 10 comercios, y tomando 5000 W por cada uno, se tendrá una capacidad insta- lada de 5000 x 10 = 50,000 watts.

Esta carga es diversificable, por lo que representará una capacidad máxima de 50000/1.46 = 34,250 watts.

Carga supuesta para el alumbrado de calles y estacionamientos

Se localizarán 20 unidades de 400 watts, montadas so - bre postes que soportan las líneas de alta y baja tensión,
y 40 unidades de 250 watts en los estacionamientos, por lo que
10 x 400w + 40 x 250w = 14,000 watts.

Carga supuesta para fuerza motriz

Se considerarán aquí básicamente las cargas requeridas para el servicio de bombas para el abastecimiento de agua po-- table.

Si se considera un consumo de 15,000 W para éstos servicios, por cada 1000 habitantes, la carga por éste concepto será de :

15,000W x 2.7 = 40,500 watts y suponiendo un factor de demanda de 0.6, la demanda máxima será de :

 $40,500 \text{ W} \times 0.6 = 24,300 \text{ watts.}$

La necesidad necesaria en la linea para servir las deman - das del conjunto habitacional aplicando los factores de di -- versidad a las cargas, resulta de la siguiente forma :

Tipo de servicio	Capacidad ins- -talada en apa -ratos de utili -zación x fac- -tor de demanda (W)	semejantes		
Servicios domésticos	420 x 2500 =	1 '050,000 2	1.3	403,900/1.15=
		525,000	403,900	351,217
Comercios	34,250	34,250 <u> </u>	23,459 -	18,045/1.15 =
		23,459	18,045	15,692
Alumbrado calles	14,000	14,000	14,000	14,000
Puessa motris	40,500	1.46	27,740 1.3	21,339/1.15 =
		27,740	21,339	10,556

TOTAL 399,465 W

A las cargas anteriores, habré que agregar un 10 t por pérdidas de energía en el sistema de distribución que se reparte entre las pérdidas en las líneas de alta y baja ten -- sión, transformadores, etc., por lo que la capacidad en la línea es de 399,465 × 1.10 - 439.412 RW

439.412 . 488.214 KVA

y la

capacidad instalada en la línea por habitante resultará de :

488,241 = 181.5 watts 2.690

Datos generales de construcción del sistema de distribución eléctrica .

La distribución de la energía eléctrica dentro del conjunto hebitacional será por medio de líneas aéreas.

El calibre del conductor de ACSE será del # 2 para la alimentación en la alta tensión de los transformadores y el coe ficiente de seguridad con respecto a la tensión de ruptura
será de 2.5. veces mayor para los postes.

Los aisladores serán de alfiler y se usarán crucetas dobles en los remates y cruzamiento de las calles.

El diámetro de los postes de concreto que se usen en la punta será de 15 cm correspondiente a la designación C-11-500 de las normas C.F.E., y la distancia mínima al suelo de las líneas hasta 750 volts en cruzamiento ó situadas a lo largo de las calles será de 5.50 m. Si se considera que el empotramiento se lleva a 1.60 m, que el aislador más alto del bastidor queda a 1.20 m de la punta del poste y de ésta distancia a la lumi -- naría es de 2.70 m, se deduce entonces que :

5.50 + 1.60 + 1.20 + 2.70 = 11.0 m

.. se usarên poetes de 11.0 m .

- con resistencias de 700 y 500 kg. En aquellas líneas que solo llevan baja tensión, los postes serán de 450 kg y con resistencia de 450 kg.

La separación de los postes será de 30 m , a lo largo de las calles principales del conjunto habitacional.

D) VIALIDADES

En lo referente a las vialidades, éstas básicamente están descritas de la forma siguiente :

Cada lote contará con una calle de acceso a partir de la calle principal, para poder llegar al área de estacionamiento, tal y como se puede ver en la planta de conjunto.

La calle principal comenzará a partir de donde termina la calle Tecolotes del Club de Golf, y terminará en el lote 9.

Esta calle tendrá la sección siguiente :



Debido a lo accidentado del terreno, en la parte por donde se pretende construir la calle principal de acceso, fué necesario realizar un pequeño estudio para alojar conveniente- mente la subrasante.

El alineamiento horizontal fué situado en la parte este del terreno, mientras que para fijar el alineamiento vertical 6 sea el desarrollo del eje de la subcorona, fué indispensable hacerlo de tal forma que la subrasante se ajustara a las pen - dientes máximas, y tratando de que se tuvieran los menores volúmenes posibles por mover, tratando de evitar al máximo los cortes, dado que se tendría que excavar sobre un tepetate muy duro, lo cual en grandes cantidades arrojaría un costo muy alto-

Se levantaron también secciones transversales para poder definir la disposición y dimensiones de los elementos que forman la calle en el punto correspondiente a cada sección y su relación con el terreno natural para así hacer un estudio de curva-masa que nos muestre geométricamente los volúmenes - acumulados a la izquierda del punto que se desse considerar.

Todas las vialidades que se construyan dentro de la uni- dad habitacional, serán a base de pavimento asfáltico, el
cual básicamente deberá ser estable al intemperismo, resistente
a tránsito, durable e impermeable, etc.

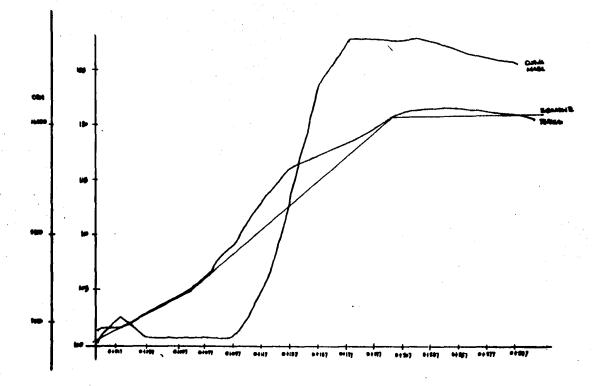
ESTACIONES	ELEV	ACIONES	ESPE:	SORES	ARE	AS	A1+A2		SEMI-
	Terreno	Subrasante	C	T	C	÷	C	T	-DISTAN.
0 + 000	101.25	103.23	1.00		11.04				
0 + 017	101.64	101.64	0.00		0.46	0.44	11.50	0.44	8.50
0 + 037	102.82	103.12		0.30		6.65	0.46	7.09	10.00
0 + 057	104.69	104.69	0.00		9.00	1.40	9.00	8.05	10.00
0 + 067	104.95	105.15		0.20	3.91	4.04	12.91	5.44	5.00
0 + 077	106.00	106.75		0.75		8.86	3.91	12.9	5.00
0 + 097	109.43	109.03	0.40	i	6.03		6.03	8.86	10.00
0 + 117	113.10	111.55	1.55	•	14.27		20.3	i '	10.00
0 + 137	116.12	113.82	2.30	1	29.32		43.59		10.00
0 + 157	117.28	116.03	1.25	· ·	14.78		44.10		10.00
0 + 177	118.65	118.65	0.00		0.91	1.34	15.69	1.34	10.00
0 + 197	120.35	120.35	0.00			0.80	0.91	2.14	10.00
0 + 217	121.75	121.25	0.50	[2.32	0.05	2.32	0.85	10.00
0 + 237	121.34	121.34	0.00	!		3.48	2.32	3.59	10.00
0 + 257	120.94	120.90	0.04	i i	3.43	5.80	3.43	9.28	10.00
0 + 277	121.41	121.41	0.00		0.63	0.48	4.06	6.28	10.00

TABLA DE CURVA MASA PAKA CALLE
PRINCIPAL UNIDADHABITACIONAL
EL COPAL

VOL	MEN	FACTOR	VOL.AB	UNDADOS	SUM. ALGEB.		COORDENAD	
Corte	Terrap.	Abundam	.Corte	Terrap.	+ C	-T	CURVA MASA	
							15,000.00	
97.75	3.74	1.11	108.50	3.74	104.76		15,104.76	
4.60	70.90	1.11	5.10	70.90		65.8	15,038.96	
90.00	80.50	1.11	99.90	80.50	19.40		15,158.56	
69.55	27.50	1.11	71.65	27.50	44.15	l	15,102.51	
19.55	62.00	1.11	21.70	62.00		40.3	15,062.21	
60.30	88.60	1.11	66.93	88.60				
203.00		1.11	225.33		225.33		15,265.87	
435.90	'	11.11	483.84		483.84	Ì	15,749.71	
441.10		1.11	489.62	1	489.62		16,239.33	
159.60	13.40	1.11	174.16	13.40	160.76	ļ	16.400.09	
9.10	21.40	1.11	10.10	24.40	11.30	ĺ	16,388.79	
23.20	8.50	1.11	25.75	8.50	17.25	ļ.	16,486.04	
23.20	35.30	1.11	25.75	35.30	9.55	1	16,396.49	
34.30	92.80	1.11	38.07	92.80	54.73	1	16,341.75	
40.60	102.80	11.11	45.06	62.80	17.74	l	16,324.00	

2 - 1891.46 567.44

TABLA DE CURVA MASA PARA CALLE
PRICIPAL UNIDAD HABITACIONAL
BL COPAL



CAPITULO IV : COSTOS, VOLUMENES Y

PRESUPUESTO

- 1.- Especificaciones generales de la obra
- 2.- Volúmenes de obra
- 3.- Presupuesto

1. - ESPECIFICACIONES GENERALES DE LA OBRA

Con el objeto de definir todos los conceptos en detalle, contenidos dentro de todos los pasos de construcción de la unidad habitacional, desde la cimentación hasta los acabados, se deberán considerar las siguientes especificaciones.

A.-TRABAJOS PRELIMINARES

A.1. Generalidades

Antes de iniciar la obra, se deberán tomar todas las me- didas que sean necesarias para planear construcciones pro - visionales, bodegas, etc. El inicio de la obra deberá ser
asentada en bitácora.

A.2 Trazo general y de etes interiores

El trazo se efectuará en dos etapas :

- 1.- Ubicación de la obra y trazo de la losa de ciment.
- Trazo general de ejes para desplantes de muros y castillos.

B.-CIMENTACIONES

B.1 Excavaciones a mano

Las excavaciones a mano se harán en material (A-B) en cimentaciones, ductos, drenajes 6 cualquier otro concepto cuya sección no permita el usode máquina, cuidando que la su-

- perficie del lecho inferior quede afinada y limpia de raíces 6 cualquier material suelto.

B.2 Plantilla de cimentación

Las plantillas para recibir las cimentaciones, se desplan

- tarán del nivel de afine de las excavaciones, serán de con-
- creto simple de fé= 100 kg/cm² y de 5 cm de espesor.

Previamente al vaciado del concreto, deberá humedecerse el te

- rreno para evitar pérdidas de agua del concreto. Para lo -
- grar la compactación del concreto podrá utilizarse cualquier procedimiento siempre que se evite la mezcla del mismo con el material del suelo.

B.3 Rellenos compactados en cimentación

Las cepas de cimentación se rellenarán con material pro- ducto de la excavación, en capas con un espesor no mayor de
20 cm, con humedad óptima, y con medios manuales a un 85 %
proctor hasta la base del firms.

B.4 Acarreos de tierra sobrante

La tierra sobrante de las excavaciones después de haber ejecutado los rellenos se removerá según lo indique el resi - dente, y fuera de las zonas de trabajo.

B.5 Concretos

Estos deberán ser premezciados de plantas de reconocido prestigio, permitiéndose también usar concreto preparado en

revolvedora cuando los volúmenes a usar no permitan el empleo de premezclado. Las fatigas del concreto serán las que es- pecifiquen los planos. El proporcionamiento y los agregados quedan a consideración del contratista, siempre que cuente - con la aprobación de la supervisión y cumpla con las especificaciones mencionadas.

a) Resistencia y control

Cuando se emplee cemento normal f'c se refiere a la resis - tencia a la compresión simple, a los 28 días en cilindros
standard de 15 x 30 cm.

b) Transporte y colocación

El concreto se manejará y colocará en los moldes, con métodos que eviten la segregación ó pérdida de los ingredientes y con la máxima rapidéz posible, no se permitirá dejarlo caer libremente desde una altura mayor de 1.20 m.

c) Iniciación del colado

No se permitirá la iniciación de un colado si no se satis facen todos los requisitos anteriores; tampoco si el apoyo
de la cimbra ó el apoyo de la obra falsa no se encuentra en
forma tal que impida deformaciones apreciables ó no cuente con
los vibradores adecuados.

B.6 Cimbras

Los moldes y formas deberán sujetarse a la configuración, líneas, elevación y dimensiones que vaya a tener el concreto y según lo indiquen los planos respectivos.

Salvo que los planos indiquen otra cosa, la cimbra podrá ser metálica ó de madera. Como norma general, los pies derechos lrán sobre rastras y estarán colocados sobre dos cuñas de ma-dera con las cuales se podrán controlar cualquier asentamien-to.

La cimbra deberá contar con el debido apoyo, tanto para la cimbra directamente como para la obra falsa, de forma tal que impida deformaciones en los moldes.

Previamente al proceso de cimbrado deberá ser tratada con un desmoldante adecuado que no manche la superficie del concreto, para lograr facilidad en el descimbrado.

B.7 Acero de refuerzo

El acero de refuerzo deberá satisfacer todos los requisi- tos específicados en los planos estructurales, así como las
específicaciones del Raglamento de las Construcciones del
Concreto Reforzado, (ACI -318-77).

a) Pruebas de laboratorio

La supervisión tendrá la opción de ordenar pruebas de ten-

-79- ESTA TESIS NO DEBE SALIR DE LA BIBLIOTECA

- sión y doblado por cada lote 6 por cada 15 tons de varilla, para la aceptación 6 rechazo de ése material.

b) Condiciones de la superficie de refuerzo

En el momento de colocar el concreto, el acero de refuerzo debe estar libre de lodo, aceite, diesel u otros recubrimientos no metálicos, que puedan afectar adversamente el desarrollo de la adherencia.

c) Ganchos y dobleces

Los ganchos permitidos serán , ya sea una vuelta semicircu- lar más una extensión no menor de 4 diametros de la varilla
ni menor a 65 mm en el extremo libra, etc.

C.- DRENAJES

C.1 Albanales

Los albañales se dispondrán según se indique en los planos de instalación sanitaria con los diámetros y pendientes marcados en los mismos.

El tubo de concreto estará revestido interiormente con emulsión asfáltica y se junteará con mortero cemento-arena proporción 1:4, cuidando de limpiar del interior de los tubos el mortero sobrante de la junta de los tubos.

C.2 Registros

Los registros se harán con muros de tabique recocido de

13 cms de espesor junteados con mortero cemento arena 1:5 desplantados sobre una plantilla de concreto pobre de espesor no menor de 8 cm, en el fondo del registro se colocará medio tubo de concreto unido al resto de la tubería en forma de "media caña". Las paredes interiores del registro se termina-rán con un aplanado pulido con mortero cemento arena 1:4.

D.- ESTRUCTURAS

D.1. Acero de refuerzo en estructura

Son válidas las mismas específicaciones de acero de re fuerzo en cimentación, inciso B.4.

D.2 Concreto en estructura

Son válidas las mismas específicaciones de concreto en cimentación (IncisoB.3), más las que a continuación se deta - - llan.

a) Maneto del concreto

No se permitirá el transportar ó traspalear del concreto dentro de los moldes para muros y columnas de altura considerable deberán de ir provistos de abertura ó medios ade de cuados que permitan depositar el concreto sin temor a que sufra segregación de sus componentes.

El concreto deberá de ser compactado durante el colado utilizando vibradores mecánicos para lograr que el concreto penetre a todos los rincones del molde y cubra perfectamente el refuerzo metálico.

b) Juntas de colado

En caso de ser indispensables éstas, antes de depositar el concreto fresco sobre el concreto ya endurecido, es necesario revisar y apretar los moldes nuevamente, además se deberá de picar la superficie ya endurecida y limpiarla de toda partícula suelta, una vez limpia y libre de toda partícula ajena, la superficie de la junta deberá mojarse mediante el riego de agua hasta lograr su saturación, cubriendo toda la superficie de la junta con una lechada de cemento, debiendo iniciarse el colado antes de que la capa de lechada haya alcanzado su fraguado inicial.

D.3 Cimbra en estructura

Para las cimbras en estructura, son válidas las mismas especificaciones de cimbras en cimentación (Inciso B.6)

E.- MUROS, DALAS Y CASTILLOS

E.1 Muros de block blanco ligero

a) Procedimiento constructivo .- Se usará block blanco ligero

tipo Cuautitlán con dimensiones aproximadas de 11 x 11 x 30 cm, sin que presente imperfecciones que comprometan su resistencia, duración y aspecto. El tabique se asentará con mortero y de manera que sus caras queden bien adheridas por el mortero. El block se saturará con agua antes de asentarse. La distribu- ción de los tabiques será tal que las juntas verticales queden cuatrapeadas. La junta del mortero no tendrá un espesor menor de 0.5 cm y no mayor de 1.5 cm.

b) Tipo , disposición y tolerancias

Los muros de block ligero se dispondrán según indiquen los planos arquitectónicos en dimensión, altura y espesor, marcados en los mismos, que podrán ser de 11,22 cm de espesor.

Las tolerancias permisibles en desplomes será del% de la altu - ra total del muro ó 2 cms como máximo. Se checará el plano horizontal con un " reventón " a cada 5 hiladas ó 75 cm como máximo.

c) Acabado aparente en muros

Todos los muros serán hechos con block blanco ligero, con un aparentado por ambas caras, siguiendo las especificaciones anteriores y colocando un reventón, a nó mas de 5 hiladas. El paramento aparente de éstos muros deberá trabajarse de manera que resulte una superficie vertical, lo más tersa posi-

- ble, plana y con junta de mortero remetida.

E.2 Dalas y castillos

Serán de concreto armado, localización y dimensiones mar-

- cadas en planos estructurales, y de castillos ahogados, es -
- pecificados también en los planos estructurales..

Para las especificaciones de concreto, fierro y cimbra, serán válidas las mencionadas en sus capítulos correspondientes.

F. - PISOS

F.1 Firmes

Sobre el relleno compactado con humedad óptima, se procederá al colado de firmes de 8 cms de espesor, compactado con pi - són de madera debiendo quedar la superficie sin protuberan -cias ni depresiones mayores de 0.5 cm.

El concreto será de la resistencia y características que marquen los planos estructurales.

F.2 Piso escobillado no integral

Sobre el firme de concreto ó la losa se procederá a lim - piar la superficie hasta que quede libre de toda partícula
suelta ó agregado de concreto, después de la cual se aplicará
sobre la misma agua hasta saturar, a continuación una lechada
de cemento, posteriormente se colará una capa de mortero-arena

1:4, con un espesor aproximado de 1 cm procediéndose a afinarlo con plana de madera a fin de darle el acabado indicado.

G .- RECUBRIMIENTOS

G.1 Recubrimiento de azulejo

Este se colocará en los baños, en la zona de regadera, desde el piso hasta la losa, y en la pared de respaldo del WC y del lavamanos a una altura de 1.21 m.

El azulejo será de calidad comercial de lixil cm, y en los colores escogidos por la dirección de la obra, asentado con mor - tero cemento-arena 1:4, debiendo lechadearse finalmente con cemento blanco y cuidando de humedecer el azulejo un mínimo de 24 horas antes de colocarse (se recomienda hacer el humedeci - miento por saturación).

Los paños verticales deberán estar a plomo y los horizonta- les a nivel, excepto en donde se indique pendiente en la zona
de regadera y su distribución será de manera que coincidan las
juntas tanto verticales como horizontales.

H .- COLOCACIONES

H.1 Generalidades

El detalle de colocación de cualquier elemento ó pieza, en cuanto a localización, altura, nivel, paños, etc., se definirá

y se aprobará a través de muestra física por la dirección de obra.

H.2 Colocación de accesorios para baño y botiquín

Deberán de ser colocados perfectamente a plomo y nivel, amacizándo invariablemente con pasta de cemento blanco las partes removibles de accesorios y botiquín

H.3 Colocación de lavadero con pileta

Se amacizarán los apoyos de lavadero con mortero cementoarena 1:5 y gravilla, haciendo caja mínima de 10 x 10 x 15 cm; incluye caja de desague en el piso, a base de tabique recocido y acabado pulido, así como colocación de coladera de fierro fundido de 20 x 20 cm y amacizando los tubos de desagüe de lavadero y pileta.

H.4 Colocación de herrería tubular

La colocación de herrería será a plomo y nivel, debiéndose checar las escuadras entre perfiles, deberá respetarse el paño de colocación respecto a acabados exteriores que autorize la dirección de obra.

La holgura máxima aceptable será de 10mm por lado. Los arras -

- tres de las puertas no serán mayores de 5 mm. Todos los san -
- cos serán amacizados con mortero cemento-arena y gravilla.

I.- AZOTEAS

I.1 Rellenos en azotea y entrepisos

Se rellenará con tezontle, el cual deberá estar seco y libre de cascajo ó partículas extrañas.

Se respetarán los niveles y pendientes indicadas en los planos colocando antes, maestras de nivelación. Antes de iniciar los rellenos se deberá probar y revisar las tuberías que se vayan a cubrir.

La compactación deberá hacerse con pisón de mano de 20 kg y se deberán adoptar las precauciones necesarias en caso de lluvia.

I.2 Entortado

Sobre el relleno y una vez verificados los puntos del concreto anterior, se procederá a colocar una capa de mortero
cemento-cal-arena en proporción 1:1:10 de espesor aproximado
de 2.5 cm. de manera que conserve la pendiente dada en el
relleno y con una superficie plana, con el objeto de que pos teriormente puedan colocarse sobre de ella impermeabilizantes
y enladrillado.

Para obtener una superficie de cono y continua, en las zonas cercanas a las bajadas de agua pluvial, se procederá a la colocación de maestras, referidas con hilo en forma radial tomando como centro las bajadas de agua pluvial.

I.3 Enladrillado en azotea

El enladrillado se ajustará a las consideraciones sig.:

- a) Se usará ladrillo recocido de 2 x 13 x 26 cm
- b) El ladrillo se asentará sobre una capa de mortero, y previo a su colocación deberá mojarse el ladrillo hasta saturar.
- c) La distribución del ladrillo será lo que comunmente se conoce como de "petatillo".

J .- INSTALACION HIDRAULICA Y SANITARIA

J.1 Generalidades

Esta se ejecutará según proyectos, y la instalación sanita - ria se probará de la siguiente forma : antes de colocación de recubrimientos se hará prueba a tubo lleno durante 30 minutos.

La instalación hidráulica se probará de la siguiente manera:

- a) Prueba previa en P.B. antes y durante el colado de la losa de cimentación a 100 lb/plg².
- b) Primera prueba a 100 lb/plg² durante 24 horas, antes de la cologación de recubrimientos.
- c) Segunda prueba, una vez instalados los muebles de baño, con carga de liena general.
- d) Tercera prueba, a la recepción de la obra.

J.2 Alimentación exterior y quadro de toma

Alimentación a base de tubo galvanizado. El cuadro del

medidor será de tubo galvanizado de 12.7 mm.

J.3 Alimenatciones interiores

Todas · las alimentaciones de agua fría y caliente, a par-- tir del cuadro del medidor, serán de tubería de cobre en diámetros de 12.7 y 19.05, según proyecto.

J.4 Accesorios de alimentaciones

La válvula de cierre será de tipo globo, las llaves de manguera y se incluirá válvula de alivio de presión en los calentadores.

J.5 Desagues, bajadas de aguas negras y ventilaciones

Los desagües de muebles, las bajadas de aguas negras y las ventilaciones serán de 38,50 y 100 mm de acuerdo al proyecto.

K .- MUEBLES DE BAÑO

K.1 Lavabos, Inodoros etc.

Serán de fabricación nacional, de color blanco, será probado con una presión de la línea general, previo a la recepción de obra.

L.- INSTALACION ELECTRICA

La instalación eléctrica se ejecutará según proyectos.

Invariablemente los conductores de tierra serán de cable color

negro, y los conductores de corriente serán de cualquier color, excepto negro,

La instalación eléctrica se someterá a las siguientes pruebas:

- a) Pruebas de resistencia de aislamiento a tierra y entre conductores, aplicando una tensión por cada circuito
- Revisión selectiva de conexión de conductor de corriente y de tierra a la correspondiente del receptáculo.
- c) Prueba física con corriente, de funcionabilidad de inte rruptores, contactos, soquets, apagadores y timbres.

L. 2 Trabajos adicionales

Los trabajos de ranuras en pisos y muros, y pasos en e -lementos de concreto deberán incluirse en la mano de obra de
la instalación eléctrica.

M.- HERRERIA

Todos los perfiles serán comerciales, marca MINSA PROLAMSA 6 similar, en lámina negra calibre 18. La herrería de las recámeras será con una hoja de abatir, las de la estancia con dos hojas de abatir, y las del baño con una ventila de res - balón.

Los marcos de registro serán de ángulo de 3/4 " $\times 1/8$ " y los contramarcos de 1" \times 1/8 "

Toda la herrería tubular se entregará en la obra, protegida de una mano de pintura anticorrosiva.

N. - CARPINTERIA

Solamente se colocarán puertas de madera en las entradas a los departamentos y en los baños.

Puertas de comunicación de 2.30 x 0.85 y puertas de acceso de 2.30 x 0.95.

O. - CERRAJERIA

Se instalarán solamente cerraduras (dos) por departa - mento. En las puertas de entrada se ocuparán chapas marca
Chilage, modelo A 80 WS, y en la puerta del baño chapas de
plástico marca Edomex.

En las puertas metálicas se utilizarán pasadores de doble ac-

P. - VIDRIERIA

Todos los materiales a usarse serán de fabricación nacio nal y el tipo de vidrio a colocar será medio doble de 3mm
en todo el departamento, excepto en el baño, donde llevará
cristal de conche.

Q. - PINTURA

Sobre las superficies indicadas en los planos de acabados y siguiendo las específicaciones marcadas en los mismos, se procederá a aplicar recubrimientos de pintura.

Para la aplicación de la pintura, las superficies por cubrir deberán estar sujetas al siguiente proceso :

- a) Se limpiară la superficie hasta eliminar cualquier substan -
- cia extraña adherida utilizando para el efecto espátula etc.

- b) Terminado con dos manos de pintura, aplicada con brocha de pelo debiendo quedar la superficie de color uniforme y textura tersa.
- c) Antes, se procederá a la aplicación con brocha, de una mano de sellador vinílico, adicionando en mínima cantidad pintura de color por aplicar, con objeto de que se aprecien con mayor claridad las partes en que es necesario plastrar.
- d) Una vez sellado se procede al resane general con plaste.
- e) Seguidamente se procederá al lijado de la superficie.

R. - LIMPIEZA

Al término de todos los trabajos mencionados anterior - mente y con objeto de realizar la entrega de cada casa en
condiciones de habitarse, se realizarán los trabajos de lim - pieza final de obra y acarreo de los materiales sobrantes.

ESPECIFICACIONES GENERALES PARA LINEA DE CONDUCCION DE AGUA POTABLE Y DRENAJE

Se entenderá por línea de conducción, la línea de tu -

- berías, ductos, y/6 canales destinada a conducir agua po -
- table de la fuente de captación hasta el tanque de almace -

- namiento y regularización ó red de distribución.

 La construcción de la línea de conducción comprenderá los trabajos siguientes :
- a) Desmonte.
- b) Excavación de zanjas para alojar tuberías.
- c) Construcción de la plantilla para alojar la línea de conducción.
- d) Tendido e instalación de las tuberías
- e) Instalación de válvulas y piezas especiales que en la línea se requieran.
- f) Relleno de excavaciones de zanjas.

La ejecución de cada uno de los trabajos enumerados ante - riormente, se sujetará a lo señalado en las especificaciones
siquientes:

1.- Desmonte

Este trabajo consistirá en efectuar alguna, 6 algunas de las operaciones siguientes: cortar, desenraizar, quemar y retirar de los sitios de construcción, los árboles, arbustos, hierbas ó cualquier vegetación comprendida dentro de las áreas de construcción.

Estas operaciones pueden ser efectuadas indistintamente a mano 6 mediante medios mecánicos.

Estas operaciones deberán de efectuarse invariablemente en for- ma previa a los trabajos de construcción con la anticipación

necesaria para no entorpecer el desarrollo de éstos.

Excavación de zanjas .- Se entenderá por ésto, aquellos trabajos que se realizen según el proyecto para alojar la tu - bería de las redes de agua potable; incluyendo las opera - ciones necesarias para amacizar 6 limpiar la plantilla y taludes de las mismas, la remoción del material producto de las excavaciones, su colocación a uno 6 ambos lados de la zan- ja, disponiéndolo en tal forma que no interfiera con el de - sarrollo normal de los trabajos y la conservación de dichas excavaciones por el tiempo que se requiera para la instalación satisfactoria de la tubería.

construcción de plantillas .- Cuando el fondo de las excava - ciones donde se instalarán tuberías no ofrezca la consisten- cia necesaria para sustentarlas y mantenerlas en su posición en forma estable ó cuando la excavación haya sido hecha en roca, que por su naturaleza no haya podido afinarse en tal grado que la tubería tenga el asiento correcto, se construirá una plantilla apisonada de 10 cms de espesor mínimo.

<u>Instalación de tuberías</u>. - Esta comprenderá las operaciones a ejecutarse para colocar en los lugares que señale el proyecto las tuberías que se requieran en la construcción de la línea

conducción, ya se trate de tubería de asbesto-cemento, PVC ó cualquier otro material.

Se deberán tomar las precau ciones necesarias para que la tubería no resienta los daños durante su translado del lugar en que se reciba , al sitio de su utilización, y para bajar la tubería de los equipos de transporte y al fondo de las zan - - jas, deberán usarse malacates, bandas ó cualquier otro dis - - positivo, adecuado que impida que las tuberías se golpeen ó se dejen caer durante la operación.

limpia de tierra, polvo 6 cualquier otro material que se en - cuentre en su interior 6 en las caras exteriores de los ex -

Previamente a su instalación, la tubería deberá estar

- tremos del tubo que se insertarán en las juntas correspon -

- dientes.

Una vez bajadas al fondo de las zanjas, deberán ser alineadas y colocadas de acuerdo con los datos de proyecto, procediéndose a continuación a instalar las juntas correspondientes.

La tubería se manejará e instalará de tal modo que no resienta esfuerzos causados por flexión. Deberá evitarse al tender un tramo de tubería que se formen curvas verticales convexas hacía arriba. Si esto no pudiera evitarse, se instala - rá en tal tramo una válvula de aire debidamente protegida con

una campana para operación de válvulas y/u otro dispositivo que garantize su correcto funcionamiento.

Cuando se presenten interrupciones en los trabajos 6 al final de cada jornada de labores, deberán taparse los extremos abiertos de las tuberías cuya instalación no esté terminada, de manera que no puedan penetrar en su interior materias extra-ñas, tierra, basura etc. Se construirán atraques en los codos, cambios de dirección 6 de pendiente, para evitar en forma efectivo, movimientos de la tubería producidos por la presión hidrostática normal en su interior 6 por los golpes de ariete, cuando los hubiere.

Instalación de válvulas y piezas especiales. - Las juntas, válvulas y demás piezas especiales, serán manejadas cuidadosa-mente, a fin de que no se deterioren. Las piezas defectuo - sas se retirarán de la obra.

Antes de su instalación, las piezas especiales deberán ser limpiadas de tierra, polvo ó cualquier otro material que se encuentre en su interior ó en las juntas.

Previamente al tendido de un tramo de tubería, se instalarán los cruceros de dicho tramo, colocándose tapas ciegas provisional - mente en los extremos de esos cruceros que no se conecten de inmediato. Si se trata de piezas especiales con brida, se

instalará en ésta una extremidad a la que se conectará una junta 6 una campana de tubo, según sea el extremo del mismo.

Relleno de excavaciones de zanjas .- La primera parte del relle
- no se hará invariablemente empleando en ella tierra libre de
piedras y deberá ser cuidadosamente colocada y compactada a
los lados de los cimientos de estructuras y abajo y a ambos
lados de las tuberías.

Este primer relleno se continuará hasta el nivel de 30 cm arri- ba del lomo superior del tubo. Después se continuará el
relleno compactando en capas de 20 cm con material de la propia
excavación.

Los rellenos que se hagan en zanjas ubicadas en terrenos de fuerte pendiente se terminarán en la capa superficial empleando material que contenga piedras suficientemente grandes para evitar el deslave del relleno motivado por el escurrimiento de las aguas pluviales, durante el período comprendido entre la terminación del relleno de la zanja y la reposición del pavimento correspondiente si éste existiera.

2.- VOLUMENES DE OBRA

Volúmenes de obra por casa óctuplex tipo

1 <u>CIMENTACION</u>	CANTIDAD	UNIDAD
1Limpia y trazo	245	m ²
2Excavaciones	58.5	m ³
3Afine y compactación	240	m ²
4Plantillas de concreto	240	m ²
5Concreto en losa de cimentación	20.4	m ³
6Concreto en contratrabes cimen.	14.6	m ³
7Acero de refuerzo en ciment.	2890	kg
8Relleno de tierra en ciment.	60	m ³
9Pirme de concreto pulido	224	m ²
2 ESTRUCTURA DE CONCRETO		
1Castillos de 15 x 20	265	m
2Castillos ahogados	188	m
3Cadenas de 15 x 20	456	m
4Losas de entrepiso y azotea	386	m ²
5Concreto en castillos	8	m ³
6Acero de refuerzo en castillo	354	kg
7Concreto en cadenas	11.4	m ³
8Losas de rampa de escalera	19	m ²

3 OBRA GRUESA	CANTIDAD	UNIDAD
1Muro de block Cuautitlán aparentado		
dos caras	865	m^2
2Muro block aparentel cara	110	m ²
3Repisones	71	m
4Escaleras y mesetas	40	pza
5Colocación de herrería	85	m ²
6Colocación de accesorios baño	8	juego
7Colocación lavadero	8	- pza
8Resanes	203	m
4 RECUBRIMIENTOS Y ACABADOS		
1Pisos de concreto escobillado	28	m ²
2Lambrin de azulejo	70	m ²
3Piso de azulejo	17	m ²
4Boquillas de azulejo	17.3	m
5 OBRA EXTERIOR		
1Banquetas de concreto escobillado	41.2	m ²
2Pavimento de asfalto	187.6	m ²
3Guarniciones de concreto	48	m
4Malla de alambre no. 12	69	m ²
6 INSTALACION SANITARIA		
1Albañal	18	m
2Registros de 40 x 60 cm	4	pza

	CANTIDAD	UNIDAD
3Coladeras	32	pza
4Bajadas de albañal	46.4	m
5Ramales muebles	48	pza
6Tubería general	8	pza
7Salidas a estufa y calentador	. 8	lote
Muebles sanitarios		
1Inodoros	8	pza
2Lavabo	8	pza
3Regadera	8	pza
4Accesorios	8	psa
5Botiquin	8	pza
6Lavaderos	8	pza
7Llaves mezcladoras	8	pza
7 INSTALACION SANITARIA		
1Salidas de centro	72	sal
2Salidas de contacto	64	sal
3Timbre	8 .	sal
4Salidas guiadas	. 8	sal
5Alimentaciones generales	. 8	sal
8 CARPINTERIA		
1Puertas exteriores	8	pza

	CANTIDAL	UNIDAD
2Puertas de comunicación	8	pza
3Tableros de luz	8	pza
9 HERRERIA		
1Puertas de 0.80 x 2.10	4	pza
2Ventanas de 1.70 x 2.00	8	-
3Ventanas de 0.90 x 1.10	_	pza
	16	pza
4Ventanas de 0.90 x 0.60	16	pza
5Ventanas de 1.50 x 1.10	12	pza
6Barandales de escalera	1	lote
10 VIDRIERIA		
1Vidrio medio doble	69.6	m ²
2Vidrio de concha	8.7	m ²
11 PINTURA		
1 Esmalte en muros	146.7	m ²
2 Temple en plafones	263.1	m ²
3 Esmalte en plafones	7,2	m ²
4 Esmalte en puertas	16	pza
5 Pintura vinilica en cast. y cad.	900	m
6 Pintura en herrería	84.9	m2
12 CERRAJERIA		
1Chapas exteriores	8	psa
2Chapas de comunicación	8	pza

3.- PRESUPUESTO

Presupuesto que se presenta para la construcción de 480 viviendas de interés social, ubicadas en San Juan Ixhuate - pec, municipio de Tlalnepantla, Estado de México.

ICIMENTACION	Cantid	Unid	P.U.	Importe
1.Limpia y trazo	14700	m ²	76.70	1'127,490.00
2.Excavaciones	3510	m ³	962.00	31376,620.00
3.Afine y compact.	14400	m ²	270.00	3'888,000.00
4.Plantillas conc.	14400	m ²	541.60	7~799,040.00
5.Losa cimentac.	2100	m ³	17534,42	36′ 822, 279,40
6.Relleno en cim.	3600	m ³	339.03	1~220,508.00
7.Firme de conc.	13440	m ²	1152.71	15492,422.00
			SUMA	89'726,359. 40
IIESTRUCTURA DE C	ONCRETO		•	·
1.Castillos 15x20	15900	m	1133,55	18' 623,464.00
2.Castillos ahog.	11280	m	335.95	3789,516.00
3.Cadenas 15x20	27360	m	1172.60	321082,336.00
4.Losas entr.yaz.	23160	m ²	3089.14	71 ′ 544 , 421. 00
5.Losa rampa es.	1140	m ²	3015.85	3~438,069.00
			SUMA 1	29'477,808, 00

III OBRA GRUESA	Cantid	l. lin (d	P.U.	Importe
		m ²		
1Muro block 2 car	51900		1539.40	79-894,860.00
2.Muro block 1 cara	6600	m ²	1484.41	9~797,106.00
3.Enladrillado	13140	m ²	914.55	12-017,187.00
4.Repisones	4260	m	861.84	3-671,438.40
5.Escalones	2400	pza	1750.00	4-200,000.00
6.Coloc.herreria	5100	m ²	760.54	31878,754.00
7.Coloc.accs.	480	jgo	2340.00	1~123,200.00
8.Coloc.lavadero	480	pza	2559.63	1~228,622.40
9.Resanes	12180	m	250.91	3~056,083.80
	1		SUMA	1187867,250.00
IVRECUBRIMIENTOS	ACABAD	<u>os</u>		
1.Pisos escobill.	1680	m ²	1092.87	1~836,021.60
2.Lambrin azulejo	4200	m ²	2945.00	127369,000.00
3.Pisos azulejo	1020	m ²	3200.00	3~264,000.00
4.Boquillas az.	1038	m	1386.90	17439,602.00
			SUMA	187908,623.60.
V OBRA EXTERIOR				
1.Banquetas	2472	m ²	1430.42	37535,998.20
2.Guarniciones	2880	m	1170.00	3~369,600.00
3.Pavimento asf.	11256	m ²	1834.37	20'647,668.00
4.Malla alambre	4140	m ²	1495.00	6~189,300.00
			SUMA	33'742,566.00

VIINSTALACION SANITARIA	Cantid	Unid	P.U.	Importe
1.Albañal inc.exc.yrell.	1080	m	656.79	709,333.20
2.Registros 40x60 cm	120	pza	9905.20	1~188,624.00
3.Coladeras	1920	pza	2895.80	5~559,936.00
4.Bajadas PVC	2784	m	2808.00	7-817,472.00
5.Ramales muebles	2880	pza	18411.3	531024,410.0
6.Tubería general	480	pza	17111.3	8 213,400.0
7.Salidas a est.y cal	480	pza	3033.33	1~455,988.00
			SUMA	77-969,163.0
MUEBLES SANITARIOS				
1.Inodoros	480	pza	12501.0	61000,480000
2.Lavabo	480	pza	4088.5	1~962,480.00
3.Regadera	480	pza	1246.7	598,416.00
4.Accesorios	480	pza	1926.6	924,768.00
5.Botiqu i n	480	pza	2187.9	1~050,192.00
6.Lavaderos	480	pza	3363.8	1'614,624.00
7.Llaves	480	pza	3055.0	1~466,400.00
			SUMA	13'617,360.0
VIIINST.ELECTRICA				
1.Salidas de centro	4320	sal	5731.70	24~760,944.0
2.Salidas contacto	3840	sal	7031.70	27-001,728.0
3.Timbres	480	sal	7031.70	3~375,216.0
4.Salidas guiadas	480	sal	2730.00	1~310,400.0
5.Alim. generales	480	sal	5044.00	2~421,120.0
			SUMA	587869,408.0

1.Puertas exteriores 480 pza 12527.7 6.013,280 2.Puertas comunicac. 480 pza 11945.0 5.733,600 3.Tableros de luz 240 pza 15000.0 3.600,000 SUMA 15.346,880 IXHERRERIA 1.Puertas de 0.80x2.1 480 pza 13759.2 6.604,410 2.Ventanas 1.70x2.10 480 pza 18564.0 8.910,720 3.Ventanas 0.90x1.10 960 pza 5405.4 5.189,180 4.Ventanas 0.90x0.60 960 pza 4284.4 4.113,020 5.Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6.486,480 6.Barandal escalera 60 pza 31200.0 1.872,000	0.00 0.00 5.00
3.Tableros de luz 240 pza 15000.0 3°600,000 SUMA 15°346,880 IXHERRERIA 1.Puertas de 0.80x2.1 480 pza 13759.2 6°604,410 2.Ventanas 1.70x2.10 480 pza 18564.0 8°910,720 3.Ventanas 0.90x1.10 960 pza 5405.4 5°189,180 4.Ventanas 0.90x0.60 960 pza 4284.4 4°113,020 5.Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6°486,480	5.00 5.00
SUMA 15°346,886 IXHERRERIA 1.Puertas de 0.80x2.1 480 pza 13759.2 6°604,416 2.Ventanas 1.70x2.10 480 pza 18564.0 8°910,726 3.Ventanas 0.90x1.10 960 pza 5405.4 5°189,186 4.Ventanas 0.90x0.60 960 pza 4284.4 4°113,024 5.Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6°486,486	6.00 6.00
IXHERRERIA 1. Puertas de 0.80x2.1 480 pza 13759.2 6'604,410 2. Ventanas 1.70x2.10 480 pza 18564.0 8'910,720 3. Ventanas 0.90x1.10 960 pza 5405.4 5'189,180 4. Ventanas 0.90x0.60 960 pza 4284.4 4'113,020 5. Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6'486,480	5.00
1. Puertas de 0.80x2.1 480 pza 13759.2 6-604,410 2. Ventanas 1.70x2.10 480 pza 18564.0 8-910,720 3. Ventanas 0.90x1.10 960 pza 5405.4 5-189,180 4. Ventanas 0.90x0.60 960 pza 4284.4 4-113,020 5. Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6-486,480	0.00
2.Ventanas 1.70x2.10 480 pza 18564.0 8'910,720 3.Ventanas 0.90x1.10 960 pza 5405.4 5'189,184 4.Ventanas 0.90x0.60 960 pza 4284.4 4'113,024 5.Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6'486,480	0.00
3.Ventanas 0.90x1.10 960 pza 5405.4 5'189,184 4.Ventanas 0.90x0.60 960 pza 4284.4 4'113,024 5.Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6'486,486	
4.Ventanas 0.90x0.60 960 pza 4284.4 4'113,024 5.Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6'486,480	
5.Ventanas 1.50x1.10 720 pza 9009.0 6486,486	1.00
	.00
6.Barandal escalera 60 pza 31200.0 17872,000	.00
	.00
SUMA 33°175,82	4.00
XVIDRIERIA	
1. Vidrio medio doble 4176 m ² 3326.4 13 890,962	.00
2. Vidrio concha 522 m ² 4416.2 2°305,256	.4
SUMA 16-196,21	8.00
XIPINTURA	
1.Esmalte muros 8802 m ² 297.9 2'622,115	.80
2.Temple plafones 15786 m ² 269.1 4'248,012	.60
3.Esmalte plafon 433 m ² 297.9 128,871	.54
4.Esmalte puertas 960 psa 1300.0 1'248,000	.00
.5.Vinilica cast. 54000 m 67.2 3629,340	.00
6.Pintura herreria 5094 m ² 288.4 1°469,109	.60
SUMA 13°345,448	

XIICERRAJERIA	Cantid.	Unid.	P.U.	Importe
1.Chapa Slage A80WS	480	pza	3389.50	1'626,960
2.ChapaEdomex	480	pza	941.85	452,088
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		SUMA	2'079,048
XIIIDIVERSOS				
1.Limpieza gral	8	lote	528,845	4^230,760
			SUMA	4^230,760
XIVGASTOS GENERALES			:	
1.Alineam y licencias	1	lote	1~404,000	1~404,000
2.Conexión agua	1	lote	4~480,000	4~480,000
3.Conexión drenaje	1	lote	448,000	448,000
4.Ins.cont.eléctrico	1	lote	4-960,000	41960,000
	1	lote	2-380,000	2*380,000

RESUMEN DE CONCEPTOS	
1 CIMENTACION	691726,359.40
2 ESTRUCTURA DE CONCRETO	129~477,806.00
3 OBRA GRUESA	118-867,250.00
4RECUBRIM. Y ACABADOS	187908,623.60
5 OBRA EXTERIOR	33742,566.00
6 INST. HID. SANITARIA	777969,163.00
6:- MUEBLES SANITARIOS	13617,360.00
7 INST. ELECTRICA	587869,408.00
8 CARPINTERIA	15~346,886.00
9 HERRERIA	33~175,824.00
10VIDRIERIA	16~196,218.00
11PINTURA	13′345,448.00
12CERRAJERIA	2079,048.00
13DIVERSOS	4~230,760.00
14GASTOS GENERALES	13'672,000.00
SUMA GLOBAL	\$ 619*224,620.00

OBRA: "BAHIA EL COPAL "

HOJA No. FECHA

APRIL - 1986

TANQUE EL COLORADO A CARCAMO DE BOMBEO.

CLAV	E C O N C E P T O	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
A-000-C	Ruptura de pavimento asfáltico, inclu yendo, carga de material a camión y ac <u>a</u> rreo 1er. km.	m3	6.51	2,230.25	14,518.93
A-001-E	Reposición de pavimento asfaltico, con carpeta do 0.05 m de espesor. Incluyen- do base de grava cementada de 0.20 m de espesor.	. m2	130,10	1,169.85	152,197.49
8-010-A	Excavación a mano para zanjas en mate rial "A" en seco incluye afloje y extrac ción del material, amacice o limpieza de plantilla de taludes, recocido, tras paleo hasta 10 m. del eje de la misma, traspaleos verticales para su extracción de la excavación hasta la instalación satisfactoria de la tuberias. Excavación hasta 2.00 m de profundidad.		40'51	419:66	17,000.02
A-020-A	Excavación a mano para zanjas en mate rial "B" en seco incluye afloje y extrac- ción del material, amacice o limpieza de plantilla y taludes, remoción traspa- leo hasta 10 m del eje de la misma, tras- paleos verticales para su extracción y				

OBRA: " BAHIA EL COPAL "

10JA No. _____

FECHA

TANQUE EL COLORADO A CARCAMO DE BOMBEO

ABRIL - 1965

CLAV	Ε	С	0	N	С	E	Р	т	0	U	N	i	0 /	A D	CAN	TIC	DAD	P R UNIT		-		IN	PO	RT	Έ
		la in ría.	stala	ción s	atime	actor	ia de	n hasta la tul undidad	•		m 3				1	99.;	27		5 5	9.(05		1,4	01	. 89
A-030-A	:	zanja tracc je, a talud les p camió 10 m. de la satis	s, en ion d macic es, r ara s n o a de e exca facto	mater e reza e o li emoció u extr un la je de vación ria de	ial " ga a : mpiez n, tr acció do de la mi hast la t	C" en mano, a de aspal n, ca la z sma y a la uberí	seco incl plant eos v rga d anja cons insta	os para o y ex- uye af: cilla, y ertica- lirecta habta - ervació clación	lo /		m 3				2	74.(69	2,:	30	9.1	95	634	1,4	92	. 70
A-130-A		en za rial ción apoyo	njas produ de pl	incluy cto de	endo: la e: a y c: e la	selec xcava onstr tuber	ción ción, ucció ía.	le mano, del mai coloca in del -			m 3					49.;	24		57	1,4	10	3:	3,0	59.	. 74

OBRA: "BAHTA EL COPAL"
TANQUE EL COLORADO A CARCAMO
DE BOMBEO

FECHA MELL 1998

c	L	A	٧	E	С	0	N	C C	E	Р	7	٥	U	N I	٥	A D	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
۸-	- 13)1			y/o ": del m		luyen	do se	leccc	ión y	s "A" volte			m 3			260.35	167.85	43,700.60
۸-	13	11-	В								con esor.			m.3			204.93	429.80	86 ,078.91
8-	01	10			rfas luye l	de asb bajado a, aca	esto , mat	cement eriale	0 Cl	ase s equip	tube- -7, in o para obras			-					
в-	01	0-	D		Tuber	ia de	152 m	m.(6°)	de .	diámo	tro.			m			165.00	188.90	31,168.50
13 -	04	0		- {	rías (les y	de P.V	.C.,	incluy a prue	e ba	jada,	tube- mater a un k	la i							
B-	04	0-0	G		luber:	ías de	76 m	m(34) de	diám	etro.			n			208.20	111.60	23,235.12
		0-1		1	ruhari	(a da	102 m	m (4"	۱ de	aise	0170			n			245.00	130.30	31,923.50

OBRA: " BAHIA EL COPAL "

HOJA No.

FECHA

MAN. 1506

TANQUE EL COLORADO A CARCAMO DE

							migus s.		OMB				ARCAHO DE .		
CLAV	E C	0	N	С	Ε	P	Ť	0	U A	1 1	D A	O	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
3- 060	lisa grado de al coloc blado aline repar kanja	de ace "B" d macen ación, limp ado, e ación	ro so "X - a vah desc iera oldad de un ado 1	ldada 42 ", iculo arga inter: ura a iones, impie:	tip incl acar distr ior, tope , sol	o A.P. uye ca reo sa ibuciá rebisa de ta dadas terios	tuberí; .I., arga itio de ón, do- elado,- ubo, bajo r, va		_						
B-060-A2		ía lis tro y					.(6")de esor.		m				150	854.55	128,227.50
B-130-A	limpi hidro a un		insta a, ju manio	lació: nto c, bras.	n de /tube	pieza ria,	uyendo , prueba acarreo	•	k	g.			197.50	27.65	5,460.85
B-160	to in	cluyen ezas,	do li así c	mpies: omo.	A , •	ineta	ionamier lación - tubería)	•							
B-160-D	1	Secc.			-				P	za.			1	608.30	608.30

OBRA: " BAHIA EL COPAL "

HOJA No.

TANQUE EL COLORADO A CARCAHO DE

FECHA AMAIL 1966

CLA	V E	С	0	N	С	Ε	P	T	٥	U I	11	D A	D	CANTIDAD		E C I O	INPORTE
B- 160- B- 160-	_							Diámet Diámet			za			1 -		508.30 324.90	940.10
B-204		yendo recoc arena arena	plant ido ju 1-5, 1-5,	illa d nteado aplana	ie ped o con ido co de re	mort n mo fuer	ia d ero rte:	as, in le tabi cement co ceme 'S= 125	que o	cm2							
9-240-	C	Caia de 1.			16n d e	v#1	vula	s tipo	3		aj	a		1	42,8	85.65	42,885.65
B-240-	Ð	Caja 1.00			io vál	lų, t	ipo	2 de -		,	a j	A .		3	15,9	964.10	47,892.30
B-243		cos in	ncluye	mater	iales 1er.	y m	ano y ma	ntrama de obz niobra 1957	а,						į		
8-243-	B .							ntrama 100mm			ZĄ			4	9,6	697.10	38,788.40

OBRA: "BAHIA EL COPAL "

TANQUE EL COLORADO A CARCAMO DE BOMBEO

HOJA No.

CLAV	E C O N C E P T O	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
B-244-A	Suministro e Insteleción de marco con - tapa de FOFO con peso de 130 kg	Pza.	4	18,319.40	73,277.60
H-001	suministro de tubería de asbesto cemen to clase - A - 7 puesta en almacen de obra				
H-001-C	Tubo de A-C de 100 mm (4") diametro	ML		794.30	
H-001-D	Tubo de A-C- de 150 mm (6") diâmetro	HL	165	1,361.50	224,647.50
H-005	Suministro de tubería de P.V.C.con co- ple integral "ANGER", L.A.B. en lugar de compra.	в			
H-005-D	rubo de 76 mm. (3") de Diámetro RD-32.5	l m	208.20	806.80	167,975.76
H-05-E	Tubo de 102 mm (4") de diametro RD-41	м	245.00	1,050.90	257,470.50
H-007	Suministro de piezas esp. de fierro fundido, (excluyendo ext.) puertas en el almacen de la obra				
н-007-В	Piezas esp. de 101 a 303 mm (4"a 12")	kg.	107.50	283.80	30,508.50
•	1	1		}	1

OBRA: BAHIA EL COPAL

HOJA Ne.

TANQUE EL COLORADO A CARCAMO DE BOMBEO

GLAV	E C	0	, N	С	E	Р	7	0	٥	N I	D	A D	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
H-012	Sumini tuerca de la	hexa	gonal												
H-012-B	Tornil	108	16 16 x	76 m	m (5,	/8*x	3")		ļ	pza			40	108.95	4,358.00
II-012-A	Tornil	108 0	de 16 a	64 m	m (5,	/8"x	2 1/2	")		pza			16	97.00	1,552.00
H-012-C	Tornil	los d	ie 19 ;	: 89 m	m (3,	/4"×	3 1/2	")		pz.	•		16	182.05	2,912.80
H-013	Sumini destin		de emi	agues	de j	plomó	. L.A	,В,							
H-013-D	Empaqu	e de	102 ma	(4")	de (diáma	tro		l	pza			5	219.25	1,096.25
H-013-E	Empaqu									pza			4	289.65	1,158.60
H-013-C	Empaqu	e de	·76 ms	, (3")	de ·	diame	tro			pz.	١.		3	140.85	422.55
B-281	galvan	izade	n de pi p, inci niobras	uyend	0 ma	no de	obra								
B-281-A	Instal	ació	n de pi	ezas	esp.	de f	o . go			kg.			33	54.35	1,743.5
11-008			do ext uestos												

- 14

OBRA: " BAHIA EL COPAL "

FECHA

HOJA No.

TANQUE EL COLORADO A CARCAMO DE BOMBEO

ADRIL 1985

c	L	A	٧	Ε	С	0	N	С	Ε	Р	T	0	U	N	1 () A (G	ANTIDAD	PRECIO UNITARIO	INPORTE
18 -	. 00	8-A	١	E	xtrem	idad (de 51 a	1 76m	m (2'	' a 3'	')			kg				24	271.90	6,525.60
H-	· 0 £	8-E	3	ł	Extre	midad	de 10	1 a 1	5 2 m m	(4"a	6"}			kg	•			56	241.70	13,535.20
H -	- 0 1	4					de ju as en e					le-								
ıı-	01	4-0	2	ļ	Junta	s Gil	bault	de 7	6 mm	(3")	le di	ím.		pz	۵.			2	1,557.25	3,114.50
H-	0 1	4 – E	3	ŀ	Junta	s Gil	öault	de 1	5 0 m m	(6")	ie di	ím.		рz	a.			2	3,077.25	6,154.50
ji -	-01	9		į,	ras o		de vá: inadora pra,													
H-	· 0 1	9-4	١.	1	Válvu	la APO	CO da	13 mm	. (1,	/2") (ie di	ím,		рz	a.			1	68,656.60	68,656.60
11 -	02	7					de in: 2") de			on ro	ca d	3								
11-	0 2	7-0	:		Lnpo	de 76	.mm (3	') de	di á i	metro				pz	а.			1	924.80	924.80
11 -	02	9			Sumin tipo		de tul	oer ia	de	fo.go	C-4	ο,								
				ŀ	Tubo	de fo	.go de	13 m	m (1,	/2")	de di	ám.	L	рz	a.			4	420.00	1,680.00

OBRA: "BAHIA EL COPAL"

HOJA No. FECHA

ADRIL 1955

TANQUE EL COLORADO A CARCAMO DE BOMBEO

And a Time & All and the state of the state	A STUDENT		tariori taka				A BORRES								
CLAVE	С	0	N	C	Ε	P	r	0	U	N I	0	A D	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
H-022	720 £	comp	letas,	para	14.2	2 kg/	puerta cm2 e o gas	- }							
H-022-D	Válvu	la de	102 mm	(4")	de d	iāmet	ro	-		pza	١.		1	30,5,33.55	30,533.55
H-022-C	Válvu	ıla de	76 mm	(3")	de d	iámet	ro.	-		pza	٠.		1	20,361.00	20,361.00
H-029	Sumir po "/		de tu	bería	de f	o.go	C-40 ti	-							
II-029-G	Tubo	de fo	.go 76	mm.	(3")	de di	ámetro			m			2.10	3,408.10	7,157.0
s/n		V.C. 1					lo de (4") de			pza	i. [.]		1	4,225.00	4,225.00
s/N		istro ina de					remidad Ø	١		pza	١.		1		
S/N			e 100	mm. (4") d	e dia	paque de metro Metro	•		pzą pzą			1	2,330.00	2,330.0
	1							- }					1	1	1

OBRA: " BAHIA EL COPAL "

FECHA

HOJA No.

APRIL 1985

TANQUE EL COLORADO A CARCAMO DE BOMBEO

CLAV	E C O N C E P T O	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
5/N	Suministro e instalación de valvula de globo de fo.go. de 13 mm. (1/2") de diametro	pza.	1		
S/N	Suministro e instalción de reducción - P.V.C. Hidráulico de campana de 100mm. a 76 mm. (4° a 3°) de diametro	pza.	1	2,783.00	2,783.00
SYN	Suministro o instalación de codo galv <u>a</u> nizado de 90ºdo 76 mm (3") de diametro	p zā.	1	6,304.00	6,304.00
S/N	Suministro e instalación de valvula, - flotador alta presión de 76 mm (3") de diametro	pza.	1	41,203.35	4,120.35
s/u	Suministro e Instalación de te de fo.go de 13 mm. (1/2") Ø	pza.	1		
s/#	Suministro e instalación de brida con rosca de 100 mm (4") de diametro	pza.	1	3,990.00	3,990,00
		TOTAL	4	i	153,841.2

OBRA: "BAHIA EL COPAL "

HOJA No.

CARCAMO A TANQUE ELEVADO

FECHA ABRIL 1995

CLA	A V	Ε	С	0	N	С	E	P	т	٥	U	N	1 0) A (P	CANT	IDAD	1.		E C	10	IMI	POR	TE
A-000-	- A		mate de ta del e para vació la tut	en sec rial, a ludes, je de l su ext on hast pería.	a man o inclu imacic remoi a misr racció a la in	ye afice o lin ción, i na, tr n y co stalac	oje y e mpieza traspa aspale nsrva ión sa	extrac de pl deo ha dos ve ción d tisfac	ciónde lantilla ista 10 rticale e la ex toria c	m. .s.		,	m3			Ę	58,86		4	19,	65		24,	700.
A-020-	-A		mate talud del e para vació la tut	en sec rial, a es, re je do l su ext in hast pería.	a mar o inclu imacic mociór a misr racció a ia in	ye aflo e 6 lir n, tra: na, tr n y co stalac	oje y e mpleza spaleo aspale nserva ión sa	extrac de pl hasta eos ve ación tisfac	ción de iantilla 10 m, rticale de la e toria d	y- s- xca e -		r	m3			ę	98,10		5	59.	05		54,	, 842
A-030-	- A		jas, d rezaç	en mal ja a m	con un lerial ' ano, in	'C" er icluye	seco afloje	y extr , ama	racción Icice 6	de 	ļ ļ								•					

OBRA:

"BAHIA EL COPAL"
CARCAMO A TANQUE ELEVADO

HOJA No. FECHA ARRIL 1986

CLA	/ E	С	0	N	С	Ε	Р	T	0	٥	N	I D	Α (0	CANT	IDAD	1		CI		IMPORTE
		ga di hasta ción tisfa:	recta (10 m de la e ctorla	a cami , del e	ón o a je de la sión ha ubería.	un lad e misi sta la	lo de l may e insta	ción, c a zanja conserv lación :	/a		ſ	n3			3	9,24		2,3	809, E	35	90 . 63 8, 50
A-130-A		zanja ducto y cor ría.	s Incli de ex strucc	uyendo cavaci	selecci 6n, col l apoyo	ilón de locaci comp	el mai 6n de pleto (ino, en erlal p plantil de la tu	r <u>o</u> la	i	,	m3			1	9.62		6	671,4	40	13, 172, 86
A-131								∆" y/o aterial													
A-181-A		Relia	no a v	olteo,	con pa	la de	mano	•			,	m3			8	8, 10		1	67,6	35	16,466,10
A-191-B				sonado 20 m.				n agua,	en		,	าว3			7	8.48			129,1	во	93,730,70

OBRA: "BAHIA EL COPAL "

HOJA No.

· 	CARCAMO	A TANQUE E	LEVADO	FECHA	APRIL 1985
CLAVE	C O N C E P T O	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
B-010	Instalación, junteo y prueba de tuberías de - asbesto cemento clase A-7, incluye bajado, materiales y equipo para prueba, acarreo a un km. y maniobras locales.				
B-010-C	Tubería de 102 mm (4") de diametro '	m	327	173, 45	56,718.15
B-130 B-130-A	instalación de piezas especiales, incluyendo limpieza e instalación de las piezas, prueba hidostática junto c/tubería acarreo a un km. y maniobras locales Piezas especiales de fo, fo hasta 12" de diám.	kg.	5,350	27.65	147,927.50
B-160	instalación de válvulas de seccionamiento in- louyendo limpieza e instalación de las piezas así como prueba hidrostática	1			}
B-160-E	Valvula setc. de 102 mm. (4") de diametro	pzā,	1	940, 10	940,10
B-160-F	Valvula secc. de 152 mm. (6") de diametro	pza,	3	1,824,90	5,474.70
B-160-B	valvula secc. de 52 m m, (2") de diametrro	pza	3	387,10	1,161.00

OBRA: " BAHIA EL COPAL"

HOJA No.

CARCAMO A TANQUE ELEVADO

ABRIL 1985

C	L	A	٧	Ε	С	0	N	С	E	ρ	T	0	 N	10	A C	CA	NTI	DAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
E	3 :	24	0		inclu cocid 1:5 a acer	iyendo do junt plana	ira op plantil teado co do con r efuerzo	la de p on mor ngrter	edace tero o cer	er ía de cem e nento	t abi o nto a r arena	ue re ena - 1:5,								
E	3-2	40	-E			para x 0,9	operaci O	ión de	válvu	las tip	o 5 de		ď	ca j	a	İ	:	2	18,005.45	36,010,90
ε	3-2	43	-B		inclu como segú	yendo acar n plan	o e inst materi reo un l o tipo \ o e inst	ales y km. y /,C. 1	mani mani 957.	o de ol obres	ora, a locale	si – s –								
							10 m c/						t	oza	•		1	2	9,697,10	19,394.20
	3-2	44	-A				o e inst n peso d			narco	con ta	pa -	F	o z a	٠.		:	2	18,319,40	39,638.80
,																				

		EL COPAL " ANQUE ELEVADO.	HOJA No. Fecha	ABRIL 1965
CLAVE	C O N C E P T O	U N I D A D CANTIDA	D PRECIO UNITARIO	IMPORTE
IH-001-C	Suministro de tubería de asbesto cemento - A-7 puesta en almacen de obra. Tubo de A-C de 102 mm. (4") de diametro	m 327	794,30	259,736.1)
H-007-B	Suministro de piezas especiales de fierro - fundido (excluyendo extremidades) puestas - en almacen de obra, Piezas especiales de 101 mm, a 303 mm (4" a 12")	kg 5 350	283,80	1'518, 330.01
H-008	Suministro de extremidadesde fofo puestas en almacen de obra,			
H-003-B	Extremidades de 101 mm-152 mm (4" a 6")	kg. 520	241,70	125,684.03
 -012 	Suministro de tornillos con cabeza y tuer ca hexagonal, puestas en almacen.			
H-012-B	Tornillos de 16 x 76 mm(5/8 x 3") Tornillos de 19x89 mm (3/4 x 3 1/2) Tornillos de (5/8 x 2 1/2)	pza. 272 pza. 72 Pza. 24	108,95 182,05 97,00	29,634,40 13,107.00 2,328.00

Beautiful Commence of the Comm

OBRA: "BAHIA EL COPAL" CARCAMO A TANQUE ELEVADO

HOJA No. ...

ABAIL 1985

CLAVE	c o	N	С	Ε	Р	T	0	U.	N I	D A	٥	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	INPORTE
H-013	Suministro destino	de en	paque	s de p	olomo	L.A.E	3 -	}						
H-013-D	Empague de	102 1	nm (4'	') de d	dláme	tro		ļ	p	za.		36	219,25	7, 893,00
H-013-E	Empaque de	152 /	nm.(6	') de	dláme	tro		1	p	za,	ı	9	289.65	2,605,6
		50	mm (2	") de	diáme	tro		Į	p	za.	1	6	86,35	518,10
	"	75 r	nm (9'	') de (diáme	tro			p	za.		1	140,85	140,8
H-014	Suministro puestas en a				, com	pletas	, -) 	
H-014-D	Juntas Glbai	ult de	102 m	m (4"	') de d	lámeti	0	1	Þ	za.		20	1,930.60	38,612,00
I+-014-E	juntas Gibau	ılt de	152 m	m (6"	') de d	liámet	0		Þ	za.		5	3,077.25	15,386,2
H-022	Suministro completas p de agua, ac	ara 1	4,22 k											
H-022-A	Válvula de 8	i2 mn	(2") c	e diá	metro	,			р	za.		3	12,654,55	37,933,6
H-055-D	Válvula de 1	102 m	m (4")	de di	ámetr	0		l	p	za.	-	3	30,533,55	91,600.6
H-022-F	Válvula de	152 m	m (6")	de di	ámetr	0			P	za,		1	49,535,25	49,535,2
	Válvula flot		le al ta	presi	lón de	100 m	m				į			}
	(4") de dián	netro						l		za.	-	1	51,504,19	51,504,1

TOTAL.

21782, 397, 19

HOJA Na. OBRA: "BAHIA EL COPAL" FECHA ABRIL 1985 PRECIO CLAVE U N I D A D CANTIDAD IMPORTE UNITARIO A-010-A Excavación a mano para zanjas en material "Al en seco incluye afloje y extracción del mate-rial, amacice o limpleza de plantilla de taludes, remoción, traspaleo hasta 10 m. del eje de la misma, traspaleos verticales para su extracción y conservación de la excavación hasta --la instalación satisfactoriade la tubería. Excavación hasta 2,00 m de profundidad. 60.52 419.66 25, 397, 20 m3 A-020-A Excavación a mano para zanjas en material "B" en seco inicuye afloje y extracción del material, amacice 6 limpieza de plantilla y taludes, remo ción, traspaleo hasta 10m del eje de la misma. traspaleos verticales para su extracción y con servación de la excavación hasta la instalación de la tubería. Excavación hasta 2,00 m de profundidad, 160,86 56.385.80 m3 559.05

OBRA : " BAHIA EL COPAL !

HOJA No.

FECHA

ADELL 1796

							TANQ	UE E	LE/	/AC	0	ARE	ΞD)		
CLAVI	С	0	N	С	E	ρ	T	0	U	N	D	A D	2	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
A-030-A	Excava en mate ga a mate de plan vertica camión eje de ción ha bería. Excava	erial ' ano; i killa, iles pa i a un la mis ista la	"C" er incluye y talu Ira su lado d ima y instal	afloje des, r extrace la ze consei lación	y extre, ama remoci ción, c anja ha rvación satisfi	acció icice ión, tr carga ista i n de i actor	n de r o limp aspaid direc Om de a exc ia de	eza- oleza eos - ta a l		m	3			40, 34	2,309.85	93, 179. 3
A-190	Finitili zenjes ducto d y const rfe. Plantil	inclus le la e rucci	vendo i excava on del	selecc ción, o apoyo	ilón dei coloca compi	l mate ción d leto d	erial (le plai le la ti	oro- ntilla		m	3			19,50	671,40	13,092.3

HOJA No. OBRA: BAHIA EL COPAL TANQUE ELEVADO A RED AMELL 1986 FECHA PRECIO INPORTE U N I D A D CANTIDAD UNITARIO A-131 Relieno de zanjas con materiales "A" y/o "B" incluye selección y volteo del material. A-IBI-A Reileno a volteo, con pala de mano 105.05 m3 167.65 17,632.6 A-131-B Relieno a pisonado y compactado con agua, en capas de 0.20 m de espesor m3 77.18 429, 80 33, 171, 95 B-000 Instalación junteo y prueba de tubería de as--besto cemento clase A-S, incluye bajado, ma terisles y equipo y pruebe, acerreo a un km y maniobres locales. 8-000-B Tubería de 76 mm. (3") de diámetro 93 165.75 14,484.78 m B-000-C Tubería de 102 mm (4") de diámetro 120 163.75 19.650.00 m B-000-D Tubería de 152 mm.(6") de diámetro 17.515.20 m 96 182.45

OBRA: "BAHIA EL COPAL"

HOJA No.

FECHA

ADRIL 1986

CLAV	E C O	N	С	Ε	Р	Ţ	0	U	N	D	AC	C.	ANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
B-130	instalación impleza e i hidrostática y maniobras	nstalac Junto	ión de con tu	las p	lezas,	pruet	a	1							
B-130-A	Piezas espe	clates	de fofd	hast	a 12"				kg				527	27.65	14,671.55
H -000	Suministro se A-5 pues						cla-								
H-000-B	tubo de A-C	de 75	mm (3	l") de	dlåme	tro			m			,	93	668.55	62,175.1
H-000-G		"100	mm (4	י י ניי	11 11 1	1 11			m			12	20	731.05	87,728.0
H-000-D		" "150	mm (6	י יכיינ	n II 11	n			m			1	96	1,327.25	127,416.0
	1											1		İ	

	OBRA: "BAHIA EI TANQUE E	_COPAL " LEVADO A RE		HOJA N	ABBIL 1965
CLAVE	CONCEPTO	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
H-007	Suministro de piezas especiales de fofo Excluyendo extremidades) puestas en el aim <u>a</u> pen de la obra,				
H-007-B	Piezas especiales 101 a 303 mm (4" a 12")	kg	263	283.60	74,639.40
	Suministro de extremidades de fierro fundido, puestas en almacen de la obra				
H-008-B	Extremidades de 101 mm a 152 mm (4" a 12")	kg	264	241.70	63,803.80
	Suministro de tornillos c/cabeza y tuerca haxa gonal, puestas en almacen de la obra,				
H-012-A	Tornillos de 16 x 64 mm (6/8 x 2 1/2)	pza.	35	97.00	3, 104,00
H-012-B	" " " " " 16x 76 mm (5/8 x 3")	pra.	60	108,95	6,537.00
H-012-C	" " " " " 19 x 83 mm (3/4 x 3 1/2)	pza.	66	182.05	10, 194, 80

winds to the control of the second of the se

				OBRA: "BAHIA EL COPAL " TANQUE ELEVADO A RED				HOJA No.	45.01 1995						
CLAV	E C	0	N	С	Ε	P	T	0	U	NI	D A	DC	ANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
H-013	Sumi desti		de emp	aques	de plo	mo,	L,A,B,								
H-013-A	Empa	que de	51 mm	(2")	e diá	metro)			pza	١,		8	86,35	690, 80
H-013-C	- h	# # n;	76 mm	(3")	ie diái	metro)			pza	۹.		7	140,85	985, 95
H-013-D	→		102 mn	n (4")	H 11 H		11			pza	١,		7	219.25	1,534.74
i⊣-013-E	ļ.,,	" " "	152 mn	n (6")	0 H D	11 11	"			p <i>z</i> a	١.		6	289.65	1,737.90
H-014		nistro d en alm				compl	etas, p	u							
H-014-C H-014-D H-014-E	Junta	Gibault Gibault Gibault	de 10	2 mm	(4 ⁱⁱ) d	e di á r	netro			pza pza pza	١,		6 6 3	1,557.25 1,930.60 3,077.25	9,349,50 11,583,60 9,231,75
												T	ОТА		775,791.14
	ļ								1			- 1		1	(

		EL COPAL" DESCARGA		HOJA N	ABOL 1985
GLAVE	C O N C E P T O	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
A-100 A-100-B	Excavación c/maquina para zanjas en matería "A" ó'B" en seco con afloje y excavación del material, amacice ó impieza de plantilla y taludes remoción, carga a camión o a un lado de la zanja, incluye el acarreo a 10 m del eje de la misma y conservación de la excavación hasta la instalación satisfactoria de la tubería				
A-110-A	o. 00 a 8,00 m de profundidad en seco Excavación con maquina para zanjas en mate. B zona 8 de 0.00 a 8.00 de profundidad en -	m3	1,027.40	239,05	245, 599, 97
Å–130	seco Plantilla apisonada con pisón de mano, en - zanjas incluyendo selección del material pro- ducto de la excavación, colocación de la plan- tilla y construcción del apoyo completo de la tubería	m3	2,568,52	845,25	2'171,041.53

		OBRA:			OPAL " DESCARGA		HOJA No. Fecha	<u>April 1985</u>
GLAVE	C O N	C E	PT	o u	NIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
C-003 C-003-D C-003-E	Fabricación de tube de Fic = 250 kg/mi rreo almacenamien del concreto, limpi fabricación de la tu Fabricación tubería Fabricación tubería	2, incluye de to del cemer eza, cargo p bería, aditiv i de 30 mm d	ascanga, acanto, fabricado nor moldes, vos y curado de diámetro	16n	m m	160 137	591,75 920,80	94,683.C(126,1./9,60
C-004 G-004-A	Fabricación de tube do, incluye descarg miento del cemento habilitado, soldadur cargo por moldes, curado, Fabricación, tuberí	ja, acarreo , fabricación ra de acero, fabricación	y almacena- n concreto, limpieza, - de tubería y	-	m	591	3,849.45	21158, 824. 95
C-010	Instalación de tuber incluye fletes, man instalación, junteo -arena y roturas (p	lobras locali con mortero	e, bajado, - cemento					
C-010-D	Instalación tubería	de 300 mm	de dlámetro		m	160	1 259.65	41,544.0

HOJA Na. OBRA: " BAHIA EL COPAL " LINEA DE DESCARGA AMELL 1985 FECHA PRECIO CLAVE IMPORTE ٥ U NIDAD CANTIDAD UNITARIO C-OIG-E instalación tubería de 380 mm de diámetro 137 305.40 41,839,8 m C-020 instalación de tubería de concreto reforzado. incluye fletes, maniobras locales, bajado,-instalación y junteo con mortero cemento ---- arena 1:3 v roturas. C-020-A Instalación tubería de 610 mm de diámetro m 691 596, 15 352,324,6 C-050 Pozos de visita tipo comun (VIC, 1985) incluye plantilla de pedaceria apisonada manposteria de 3a. con mortero cemento arena 1:3, muros de tabique de 28 cm., aplanado mortero cemento-arena 1:5 concreto T'c=159 kg/cm2 acero de refuerzo y escalones. C-060-3 Pozo de visita de 125 m de profundiadad 31.668.55 253, 332, 40 pza. . C-050-C Pozo de visita de 1,50 m de profundidad pza. 34.322.85 34.322.65 C-060-D Pozo de visita de 1.75 m de profundidad 36,979,10 36,979,10 pza. G-060-E 39, 635, 40 39,635,40 pza, C-060-N' Pza. 63,541,90 63,541.90 пининини 5.00 пининии C-060-N 71.510.65 pza. 71.510.6 148, 333, 6 74, 166, 90 2-080-N

		EL COPAL " E DESCARGA		HOJA N Fecha	ABRIL 1986
CLAVE	C O N C E P T O	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
C-110 C-110-A	Brocales y tapas para pozos de visita, incluye descarga, acarreo, y almacenamiento de materiales. Brocal y tapa de concreto, fabricación e ingitalación.	pza.	15	4,049.75	60,746.2
C-120	Cajas de calda		<u> </u>		
A-070	Excavación con uso de explosivos y extrac— ción de rezaga a mano para desplante de —— extructuras, en materiales "C" en seco aflo- je y extracción del material, amacice ó limpi- za de plantilla y taludes, remoción carga — directa a camión o a un lado de la excavación hasta 10 m del eje del talud	<u>e</u>			
A-070-A A-070-B A-070-G A-060-D	Excavación hasta 2,00 m prof, Excavación hasta 2,00 m Prof, Excavación hasta 4,00 m Prof, Excavación hasta 5,00 m Prof,	m3 m3 m3	184,91 456,90 169,65 729,66	1,241.30 1,327.95 1,413.10 1,502.40	606, 648. 9.

Additional designation of the second section in process of the second second section of the second section of

OBRA: BAHIA EL COPAL

BAHIA EL COPAL LINEA DE DESCARGA HOJA No.

FECHA

444L (1866

	LINEA DE	PESCARGA		FECHA	ASSIL 1999
CLAVE	C O N C E P T O	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	IMPORTE
A-130-A	Plantilla con materiales "A" y/o "B"	m3	160.21	671.40	107,564,95
A-131	Relieno de zanjas con materiales "A" y/o "B" incluyendo selección y volteo del mate_ rial				
A-131-C	Relleno a volteo, con equipo	m3	4,429,39	164,05	726,638,15
A-131-D	Relieno apisonado y compactado con equipo manuel con agua, en capas de 0,20 m de espesor, al 85% prueba proctor	m3	547,42	329,95	160,621,25
A-000-C	Ruptura de pavimento asfáltico, incluyendo, carga de materiales a camión y acarreo 1er, km.	m3	11.00	1,435.05	15,785. 55
A-001-E	Reposición de pavimento asfáltico, con car- peta de 0.05 m de espesor, incluyendo base de grava cementada de 0.20 m de espesor,	m2	220,00	1,169.85	257,367.00
	at .		TOTA	4	9'398, 535, 0

PRESUPUESTO PARA VIALIDADES

CONCEPTO	U	CANT.	P.U.	IMPORTE		
1Corte a maquina en material tipo B	m ³	1,892	556.00	1,051,953.00		
2Formación de terraplén 90% 3Sobreacarreos	m ³ -	570 800	616.00 83.00	351,120.00 66,400.00		
4Subbase de mate- -rial controlado compac. 95 %	m ³	567.	4,081	2'313,927.00		
5Base de material controlado 95 % 6Carpeta asfál -	_m 3	567	4,136	2'345,112.00		
-tica de 5 cm compac. 100 % 7Sobreacarreos	m²	3,780	1,750	6'615,000.00		
de material	m ³ h	to2,400	778	1'867,200.00		
TOTAL 14'610,71.1.0						

\$ 35'137,410.00

COSTO TOTAL DE URBANIZA	CION
Línea de agua potable (Tanque a farcamo)	\$ 2'153,841.21
Linea de agua potable (Cárcamo a tanque)	\$ 2'782,397.19
· Linea de agua potable (Red de distribución)	\$ 775,791.14
Lînea de drenaje	\$ 91398,535.00
Vialidad	\$14'610,711.00
Inst. electrica	\$ 5'416,135.00
•	
	

Total

CAPITULO V : CONSTRUCCION DE LA UNIDAD HABITACIONAL

- 1.- Procedimiento constructivo
- 2.- Programa de obra
- 3.- Control y cumplimiento del programa

1.- PROCEDIMIENTO CONSTRUCTIVO

Para el desarrollo del proyecto constructivo de ésta

unidad habitacional, se contempla la utilización de procedi - mientos constructivos tanto tradicionales como modernos.

Por procedimientos constructivos tradicionales entende - mos aquellos que elaboran lo necesario dentro del lugar
de la obra etc., como será la mayoría del procedimiento en
fate caso.

Todo el proyecto edificativo se irá realizando conforme a lo estipulado en las especificaciones que se mencionaron anteriormente.

Para poder llevar a cabo convenientemente el proyecto edifi - cativo, primeramente se harán los trazos de los diversos
lotes que componen la unidad habitacional, para posteriormente
realizar el trazo exacto de cada una de las casas dentro de
cada lote.

Posteriormente se harán las losas y contratrabes de cimenta - ción, lo cual requerirá primeramente de un despalme y lim - pieza del terreno, de excavaciones necesarias, y plantillas de concreto pobre de 5 cm.

Se pretende, en éste caso, que el material que se utilize para los rellenos una vez que se hayan colado las losas de cimentación, sea la misma tierra producto de las excavaciones, ésto con el fin de tener un ahorro en cuanto a extracción de material fuera de la obra, y de la adquisición de algún otro

La estructura de cada casa se hará a base de muros de carga que apoyarán directamente sobre las contratrabes de cimentación, dichos muros serán de block blanco ligero, tipo Cuautitlán de 11x11x30 cm, junteados con mortero cemento-calarena, los cuales para mayor resistencia y distribución de caragas irán acompañados de elementos de concreto armado (castillos), en las intersecciones de muros, así como de casatillos ahogados en los claros largos.

En éstas actividades será necesario revisar constante - mente el plomo de muros y castillos, y cuidar que el aparen- tado por ambas caras sea el correcto.

Las losas, tanto de azotea como de entrepiso, se irán haciendo, para tener buen éxito, conforme a un programa de colados, hecho en función al programa de obra, ya que además de obtener tiempos óptimos, nos evitará atrasos, que como sabemos, son muy perju - diciales.

Se pretende usar cimbra metálica, completando los módulos con cimbra de madera.

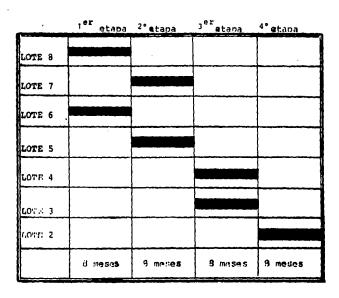
El concreto que se utilize en cimentaciones y en las lo- sas será premezclado, ya que existe la posibilidad de que
premezcladoras de prestigio la puedan surtir a la obra sin algún
problema. Los concretos usados en plantillas, firmes, castillos
cadenas y demás necesidades, será fabricado por medio de

revolvedora. Las instalaciones, tanto eléctricas como hidráu - lico sanitarias, en realidad son muy sencillas, y su ejecu - ción se irá haciendo conforme a lo establecido en el progra- ma de obra, al igual que los acabados que se irán haciendo
de acuerdo a lo programado, tratando de evitar amontonamientos
y estorbos.

2.- PROGRAMA DE OBRA

En las páginas siguientes se muestran dos programas de obra. El primero se refiere a un programa de obra de lote tipo, y el segundo se refiere al programa de obra de todo el conjunto habitacional (8 lotes).

	0.7		-er					T
ACTIVIDAD.	er mes	2°mes	3 ^{er} mes	! °mes	5°mes	6°mes	7°mes	R.mes
Preliminares					ļ	}	ļ	
Despalmes y excavaciones				·	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>
Afine y compactaciones						<u> </u>		
Plantillas				·				
Armado de cimentación						<u> </u>		
Cimbra y colado ciment.	Ĺ						<u> </u>	
Rellenos y firmes p.b.								
Huros, estruct. 1er nivel								
Losas de entrepiso				1				
Muros, estruct. 2° nivel								
Losa arotea								
Instalación eléctrica								
Inst.hidraulico-sanitaria			<u> </u>					
Herreria	1							
Azulejo	1	<u> </u>	<u> </u>					
Carpintería y cerrajería								
Pintura		}	1					
Vidrieria								
Obres exteriores								



PROGRAMA DI; OBRA EN CONJUNTO, PARA TODA LA UNIDAD HABITACIONAL.

3.- SUPERVISION, CONTROL Y CUMPLIMIENTO DEL PROGRAMA

Con el objeto de que se cumplan con todas las disposi - ciones que se establecen en las especificaciones, será

necesario que se lleve a cabo una continua supervisión dentro de todo el proceso constructivo.

Esta etapa deberá ligarse con el control y el cumpli - miento del programa para que no vaya a suceder que por falta
de supervisión, puedan haber retrasos posteriores que puedan
causar variaciones en el cumplimiento de lo planeado, en tiempo
y costo y para que exista el correcto desarrollo del programa
fijado.

La supervisión en obra deberá contemplar todos los as - pectos, desde cimentación hasta acabados.

En la primera fase de la construcción que será la cimenta - ción, deberá checarse como primer paso el trazo de la misma, así como los niveles de desplante del terreno, también checar que se vayan compactando las plantas de cimentación, viendo que se vaya regando el terreno a compactar, con el objeto de lograr la compactación óptima.

En el desplante de muros, deberá de checarse constante - mente el plomo de muros y castillos, así como el buen cimbra- do y colado de los mismos, cuidando que el aparentado sea el
convenido y teniendo en cuenta que las juntas entre tabíques no
sean mayores ó menores que las especificadas.

Para la realización de las losas de entrepiso y azotea, losas de cimentación ó cualquier otro elemento de concreto, se llevarán a cabo tres actividades muy importantes a las cuales habrá que poner cuidadosa atención, cimbrado, armado y colado.

En el cimbrado habrá que cuidar que las charolas metálicas 6 la cimbra de madera que se utilize se encuentre en las condi- ciones que marcan las especificaciones.

Será necesario revisar que las piezas se modulen conveniente - mente para colocarse en los lugares semejantes de cada losa
6 castillo, evitando pérdidas de tiempo y material, por otro
lado se verificará que el material de contacto sea rociado con
algún desmoldante que evite la unión entre la cimbra y el con - creto, cuidando que éste sea aplicado antes de que meta el
armado.

También habrá que supervisar constantemente las alturas, nive- les y dimensiones de la cimbra, para evitar que las secciones
de concreto terminado difieran de las calculadas.

En el armado se verificará que se le dé un buen rendi - miento a la varilla, cortándose ésta adecuadamente para evi - tar al máximo el desperdicio. También deberá realizarse una
buena cubicación sobre planos para contar oportunamente en la

obra con suficiente material. Se deberá supervisar que el acero mantenga los recubrimientos mínimos y alturas fijas, exigiendo que se calze apropiadamente para evitar los movimientos durante el colado, y de ser necesario se deberán hacer pruebas de laboratorio del acero por emplearse.

Cuando se ponga la malla, habrá que revisar que ésta esté igual - mente bien calzada. Durante los colados que se realizen, se supervisará antes de cada uno, la cimbra y el armado, para confirmar que se encuentren dentro de lo especificado, así -

- mismo, que se cuente con todo el material que se vaya a uti -
- lizar para el acarreo y colado, ver que se riegue la superfi-
- cie antes del colado, checar que los vibradores hayan sido probados con anterioridad.

Para tener un buen colado, se deberá vigilar que éste sea in -

- interrumpido, evitando circular sobre el concreto fresco, pro
- tegiendo el acero con tendidos, que exista un buen vibrado para llenar todas las cavidades sin que sea con exceso, para evitar segregación de los agregados, checar que se vayan dando los espesores que se marcan los planos, etc.

Muy importante será también el supervisar que se cure convenien - temente el concreto, para evitar pérdidas de humedad.

En cuanto a las instalaciones, se deberá supervisar que éstas sean instaladas conforme a lo estipulado según proyectos y que se hagan las pruebas que se han marcado en las especificaciones para su correcto funcionamiento.

Igualmente se vigilará que se empleen los materiales con la calidad que se específicó, para evitar que se empleen materia- les diferentes.

En la herrería será necesario checar que ésta se encuentre a plomo y que no vaya a haber herrería descuadrada, y vigilar que antes de que ésta sea pintada, se les haya aplicado una mano de pintura anticorrosiva.

Para el correcto cumplimiento de lo planeado, tanto en costo como en tiempo, será muy importante vigilar el correcto cumplimiento del programa fijado.

Para que el programa de obra sea desarrollado satisfactoria -

- mente se deberá contar plenamente con los siguientes aspec -
- tos : abastecimiento de materiales, personal capacitado re -
- querido, sistemas de control, programas adecuados y lógicos, sentido de responsabilidad, recursos económicos y equipos necesarios.

El control y cumplimiento del programa se llevará por

actividades. En lo que corresponde a la estructura y albañile- ría, éstas serán sencillas de controlar, pues a simple vista
se podrán observar los avances, su forma de ejecución, una
secuencia lógica y sencilla; teniendo los materiales y el per- sonal requerido y adecuado, se podrá cumplir satisfactoria- mente con el programa.

En la actividad que se requerirá un verdadero control será en las instalaciones, ya que éstas podrán ocasionar re - trasos en el programa, ya que al retrasarse éstas, provoca -

- ran problemas en las actividades complementarias.

Habrá que revisar las instalaciones una vez terminadas para evitar fallas posteriores que pudiésen causar retrasos. Se vigilará que las instalaciones cuando se empiecen se ter - minen en su totalidad, probándose y revisándose, para no entorpecer ninguna otra actividad.

Habrá que contar en todo momento con las especificaciones y planos completos, y hacer los pedidos de materiales con toda anticipación.

siempre que sea posible se harán los trabajos escalonados, terminándose totalmente antes de iniciar otro acabado, dis --minuyéndose así detalles y perjuicios, organizando lógica--mente y por importancia, el orden de ejecución de los traba--jos para evitar reparaciones que incrementen tiempo y costo.

En las obras exteriores, tales como agua potable, drenaje, instalaciones de luz, banquetas, jardines, pavi - mentos, alumbrado etc., deberán de coordinarse conjuntamente con las obras interiores, de manera de no entorpecer mas a otras y sobre todo, terminarlas dentro de un programa adecua- do al resto de la obra.

CAPITULO VI : FINANCIAMIENTO

- 1.- Antecedentes
- 2.- Instituciones de crédito
- 3.- Sistema de financiamiento

1. - ANTECEDENTES

Debido a la gran demanda de viviendas en los últimos

25 años principalmente, ha sido necesario para el sistema
bancario del país, primero para la banca privada y oficial,
y ahora para la banca nacionalizada y demás organismos
federales, el buscar formas efectivas que ayuden a solucionar
dicha demanda satisfactoriamente, de tal forma que ha venido
captando dinero del público inversionista, para que con la
garantía de propiedades inmobiliarias, se pueda cumplir con
la demanda de financiamiento para la construcción de vivien - das principalmente de tipo popular ó de interés social, por
lo que se han creado varios organismos oficiales para permitir
el desarrollo de éste tipo de viviendas.

Es por ello que en el año de 1963, el gobierno federal inició un programa que representa uno de los esfuerzos más importantes en materia de habitación : el Programa Financiero de Vivienda.

La implantación de éste programa se funda en la conside- reción de que los recursos del Estado son insuficientes para
satisfacer la creciente demanda y necesidad de habitaciones,
por lo que se estima conveniente utilizar parte de los ahorros
del público captados por las instituciones de crédito para que
con la inversión de éstos recursos complementados con otros

gubernamentales, se atienda en mayor proporción la demanda exi \underline{s} - tente de vívienda. Se toman en cuenta dos aspectos fundamen -

- tales :
- 1.- La inversión de los recursos bancarios en vivienda de in terés social definida por disposiciones del Banco de México
 destinada a un sector de la población de ingresos reducidos
 pero suficientes para cubrir las amortizaciones con que pagará
 su vivienda en plazos adecuados.
- 2.- La vivienda de interés social es aquella cuyo precio 6 valor está dentro de los límites establecidos por el Banco de México S.A., conforme a las posibilidades de pago de dicho sector, considerando siempre que no resulte onerosa al presu puesto familiar y proporcione alojamiento en un ambiente fí sico y social que satisfaga los requisitos indispensables de seguridad, higiene y decoro, que esté dotada de los servicios correspondientes y que por su calidad y durabilidad sea garan- tía efectiva para las instituciones de crédito.

El programa financiero de vivienda ha venido actuando en dos ámbitos : el de la vivienda llamada de interés social VIS para atender acreditados de bajos y medianos ingresos, y el de la vivienda denominada de interés social para acredita - dos de ingresos mínimos VAIM.

Con el propósito de que el beneficio de los programas habitacionales sea destinado en una mayor proporción a la po-

- blación del segundo ámbito, se considera de vital importancia fortalecer dentro del Programa Financiero de Vivienda la cana-
- lización de recursos para vivienda de mas bajo precio, ade -
- cuando su costo y las condiciones financieras para su adqui-
- sición a fin de ampliar la cobertura de beneficio social del programa a personas con ingresos más bajos.

conveniente para los beneficiarios a quienes va dirigido par-

De ésta manera se implanta un mecanismo financiero muy

- tiendo del principio en que está basado el Programa Financie-
- ro de Vivienda, de que éstos costearán sus viviendas, median-
- te crédito bancario.

Para la adecuada utilización de los recursos financieros, tanto del Estado como los provenientes de las instituciones de crédito que con el objeto de imprimir dinamismo al Programa Financiero de Vivienda, la Secretaría de Hacienda y Crédito Público constituyó en el Banco de México S.A., en 1963, un fideicomiso denominado Fondo de Operación y Descuento Bancario (FOVI), el cual básicamente tiene como funciones principales, las siguientes:

- 1.- Promover la construcción ó mejora de viviendas de interés social, orientando la inversión de las instituciones de crédi-
- to para que los programas vayan de acuerdo con las necesida-
- des económicas y sociales de cada región y se realizen con -
- forme a condiciones y requisitos urbanísticos y arquitectó -
- nicos para la construcción de viviendas decorosas e higié -
- nicas.
- 2.- Evaluar y aprobar técnicamente los programas para que
 éstos sean adecuados en cuanto a sus características socio económicas y de construcción.
- 3.- Otorgar apoyo financiero a las instituciones de crédito, para complementar los recursos que éstas destinan a la construc
- ción, adquisición ó mejora de VIS-A y VAIM cuando han ago -
- tado dichos recursos, ó bien estos son insuficientes.
- 4.- Canalizar recursos para el desarrollo de programas del sector público, en sus niveles federal, estatal y municipal.
- 5.- Proporcionar asesoría técnica para la preparación y realización de los programas de vivienda.

En la misma fecha de constitución del FOVI, la Secretaría de Hacienda y Crédito Público creó el denominado Fondo de Ga- rantía y Apoyo a los créditos para la Vivienda de Interés
Social (FOGA) con el objeto de compensar a las instituciones de crédito, los costos de los créditos que otorga para vivienda

de interés social y darles una mayor garantía en la operación de dichos créditos para evitarles quebrantes

2.- INSTITUCIONES DE CREDITO

en nuestro país un gran programa financiero de vivienda, por lo que desde entonces se han creado nuevas instituciones de cré - dito que a la fecha son las que realizan principalmente el financiamiento de éstos programas habitacionales.

Es a partir de la década de los sesenta cuando se inicia

Entre éstos organismos destacan : INFONAVIT, FOVISSTE, FOVI, LA BANCA, FONAPO, PEMEX, CFE, DDF, ISSFAM, FID. del SECTOR y ORGANISMOS ESTATALES, principalmente.

Estos organismos están controlados y regidos por órganos oficiales, como son : la Secretaría de Hacienda y Crédito Públi - co , el Banco de México, y la Comisión Nacional Bancaria, quienes dictan las normas a seguir dependiendo de las situa- - ciones del país.

Como se puede advertir en el cuadro siguiente, la inver sión se realiza de la siguente forma :

- El INFONAVIT, el FOVISSSTE, el ISSFAM, PEMEX y la CFE, cuya acción se dirige a los trabajadores organizados, representan

INVERSION POR ORGANISMO

	Unidad	Inversio	nUnid.	Inver.	Inver.	•
ORGANISMO	A T	ERMINAR	EN PROC	ESO	TOTAL DE	INVERSION
<u></u>	19	85	1986		A EJERCE	R EN 1985
INFONAVIT	72,748	26771	81,258	ļ	231,058	36.7
FOVISSSTE	15,265	26,771	9,320	8,024	39,794	5.53
FOVI	17,277	9,670	29,357	38,074	47,773	7.59
BANCA	64,000	115200	68,413	107449	222,649	35.37
FONHAPO	67,410	12,782	35,272	12,703	25,486	4.04
PEMEX	7,411	18,500			18,500	2.94
CFE	1,856	5,755		[5,755	0.91
DDF	5,482	8,083	1,904	2,932	11,015	1.75
ISSFAM	1,365	4,037	}	}	4,037	0.64
FID. SECTOR	10,038	6,441	1,240	2,446	8,887	1.41
ORG.ESTAT.	99,023	19,027	2,561	555	19,581	3.12

TOTALES 361,865226,295 229,325 172,181 629,531 100 \$

- · * Millones de pesos
 - ** El 65% correponde a mejoramiento de vivienda

Fuente : SECRETARIA DE DESARROLLO URBANO Y ECOLOGIA

Programa Nacional para el Desarrollo de la Vivienda
1985

INVERSION POR TIPO DE PROGRAMA

Tipo de programa						
,	Unidade 1985	sInver.	Unidad 198		Inver. 198	1
Vivienda termina- - da	157820	169666	170608	133102	515811	81.93
Vivienda progres <u>i</u> - va	55,362	20,839	36,332	32,570	53,409	8.48
Lotes con servi -	51,643	5,489	15,959	2,473	7,962	1.26
Mejoramiento	75,826	5,797	7,296	1,037	9,903	1.53
Otros cráditos	21,214	24,504			42,759	6.80

TOTALES

361,865 229,295 229,325 171,184 629,534 100

* Millones de pesos

Fuente : SECRETARIA DE DESARROLLO URBANO Y ECOLOGIA

Programa Nacional para el Desarrollo de la

Vivienda 1985.

en el programa nacional para el desarrollo de la vivienda para 1985, el 48 % de la inversión total y el 27% de las unidades.

- El FOVI y las Soc. Mercantiles nacional de Crédito que atienden a la población con ingresos entre 2 y 10 veces el salario mí nimo, canalizan el 42 % de la inversión total y el 23 % de las unidades, y por último:
- Los Fideicomisos del Sector, FONHAPO, el Departamento del Distrito Federal y los organismos estatales de vivienda, que atienden preferentemente a la población no asalariada de es casos recursos, integran el 10 % restante de la inversión y el 50 % de las unidades. La importancia de estos organismos en el volúmen de unidades es reflejo de la orientación de los programas que se desarrollan en cuanto a vivienda progresiva, lotes con servicios y mejoramiento de vivienda. En ésta última actividad se concentra buena parte de la labor que realizan los institutos estatales de vivienda.

3. - SISTEMA DE FINANCIAMIENTO

El camino a seguir para la obtención del financiamiento para la construcción y venta del conjunto habitacional, será primeramente el conseguir un "crédito puente" que será necesa -

- rio para iniciar la construcción y posteriormente obtener los créditos individuales directos para cada comprador.

El crédito puente será otorgado por el banco a la constructora y promotora para la construcción de las viviendas, y
éste crédito representará en éste caso y como máximo, el 70 %
del valor comercial total de las viviendas estipulado por el
Banco de México, tratándose para éste conjunto habitacional de
viviendas del Tipo 1, cuyas características ya fueron descritas
anteriormente.

Para el segundo bimestre de 1985, el Banco de México estipuló el valor comercial de las viviendas de interés social del cajón no. 1 en un precio de \$ 2' 674,000.00 , por lo que el Banco otorgará un crédito puente para las viviendas que se comien - zen a construir primero, tanto las del lote 8 como las del lote 6 , de :

 $$2' 674,000.00 \times 0.70 = $1'871,800.00$

Por tanto, para la primera etapa de construcción de 112 viviendas que se construirán en 8 meses, el Banco otorgaría un préstamo de :

 $$1'871,800.00 \times 112 = $209'641,600.00$

Este crédito puente que se otorgue, causará un interés máximo del 40 % anual, ajustable conforme lo determine el

Banco de México, mediante disposiciones de carácter general.

La amortización del crédito puente se efectuará paulati- namente conforme se vayan vendiendo las viviendas, y se
sustituya por los créditos individuales.

Estos créditos se otorgarán a un plazo adecuado para la recuperación de los mismos, en función de los lapsos de ur - banización, construcción y venta de las viviendas.

Por los sistemas establecidos generalmente no alcanzan inicialmente las cantidades suministradas para financiar la construcción, por lo cual el promotor deberá aportar una parte del costo inicial de la construcción y del terreno y gastos generales de operación.

Posteriormente, una vez firmado elcrédito, el dinero se irá entregando conforme a inspecciones de avance de obra, y sobre el importe del crédito, la institución aplicará la tasa de interés vigente, que en éste caso será del 40 % anual.

De lo anterior resulta que la constructora una vez ob - tenido el crédito, habrá hecho gastos que representan aproxi- madamente el 8 % del mismo, y que pagará al banco a partir
de ese momento el porcentaje de interés anual convenido del
importe total del crédito.

Posteriormente, una vez que se comienze con la etapa de ventas, la constructora transferirá el crédito que le fué otorgado, a cada uno de los compradores de las viviendas.

El Banco otorgará entonces, créditos individuales para la adquisición de las viviendas a personas que vayan a habi - tarlas con su familia.

CAPITULO VII : VENTAS

1.- Plan de ventas

2.- Publicidad

1.- PLAN DE VENTAS

El objetivo del plan de ventas, es el de llevar a cabo la venta de todas las viviendas que conforman la unidad habi - tacional El Copal...

Como ya se había mencionado anteriormente, tanto la cons-

- trucción como la venta de las viviendas, se realizará por etapas, que en total sumarán 4.

La primera etapa de ventas, será la de los lotes 6 y 8, corres-- pondiente a 112 viviendas.

El precio de venta de éstas viviendas será en función del precio que autorize el Banco de México en el momento de la compra, ya que éstos precios varían trimestralmente, aunque se puede considerar como base el precio de venta que regirá durante el 2°trimestre de 1985, que es de :

\$ 2'674,000.00

Para poder comprar una vivienda, habrá dos opciones:

Compra de contado y compra a crédito. Por experiencias an
- teriores en éste tipo de viviendas, se ha visto que la ma
- yoría de las compras se realizan a crédito.

La institución bancaria que financiará la construcción de las viviendas, otorgará créditos individuales para la compra de las viviendas a personas que reúnan los siguientes requisitos:

- Ser mexicano 6 extranjero con residencia comprobada en México
- Ser jefe de familia.
- No tener bienes inmuebles
- Tener ingresos demostrables mayores de \$ 82,000.00 y menores de \$ 125.000.00

Entonces, aquellas personas que reúnan los requisitos an - teriores y que deseen adquirir una vivienda, serán sujetas
a un estudio socioeconómico para fijar la cantidad que le será
financiada por el banco, que por lo general es como maximo del
90 %.

Si el precio comercial del Banco de México es de \$ 2'674,000.00, y si suponemos que las primeras viviendas se vendan en 8 meses aproximadamente, siguiendo el desarrollo de la inflación en el país, para tal fecha se tendrá un valor comercial de aproximadamente \$ 3'476,200.00 . (4°trimestre 1985)

Con esto, el comprador, tendrá que dar un enganche ini - cial de \$ 347,620.00, aparte otra cantidad de \$ 312,858.00 por gastos notariales y la cantidad restante de \$ 3°128,580, le será financiada por el banco.

Los cráditos se contratarán a tasas de interés inicial no superiores a las señaladas por el Banco de México durante

Dichas tasas máximas anuales son, del 1ºde Febrero de 1985 al 31 de Enero de 1986, las siguientes :

Tipo 1 19.5 %

Las tasas de interés iniciales serán ajustadas el 1°de
Febrero de cada año, aplicando el porcentaje equivalente al
15 % del incremento porcentual total que haya tenido el sala - rio mínimo general del Distrito Federal, desde el 1°de
Febrero anterior.

Las erogaciones netas o pagos mensuales que tendrá que hacer el adquiriente de las viviendas del conjunto habitacional para cubrir el crédito obtenido, estarán directamente relacio - nadas con el salario mínimo mensual del Distrito Federal y representarán porcentajes del propio salario mínimo.

Para determinar la utilidad que se tendrá por la venta de las viviendas, se tomará como base las 112 viviendas que se venderán en primera instancia.

De acuerdo al estudio de precio de venta que se puede observar en la tabla de la página siguiente, se tiene un precio de venta de \$2'200,000.00, incluyendo una utilidad del 10%, por lo que áste precio, sin considerar la utilidad, es de \$1'980,000.00 para lo cual el Banco dará un préstamo de - \$1'871,800.00 por lo cual la constructora financiará la -

TABL	A DE	CARA	CTERI	STICAS	SPEL	CONJUNTO	<u> </u>
					TERREN	O EN BREÑA	
 VIVIENDA TIPO	MODELO DE VIVIENDA	AGRUPACION UNIFAMIL.	No. DE RECAMARAS	No.DE VIVIENDAS	AREA DEL Lote	COSTO UNITARIO POR m ² VENDIBLE	COSTO TOTAL BRERA
(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	8=6×7
1	Lote 2	Cúadrup.	2	52	122.56	1,676.00	205,410
1	Lote 3	"	2	64	107.23	1,903.00	204,059
1	Lote 4		2	72	89.26	2,265.00	202,174
1	Lote 5		2	60	101.17	2,000.00	202,340
ı	Lote 6		2	60	95.23	2,126.00	202,459
,	Lote 7	, ,	2	60	90.96	2,221.00	202,022
Ι,	Lote 8		2	52	102.71	2,000.00	205,420

* *		24				
	TERRENO URBANI:	ADO POR		EDIFI	CACI	0 N
	Costo Unitario de obras urb. por m° vendib.	Costo unitario de terreno en breña vendib.+ costo urbaniz.	Costo total urbanizado		Unitario	FICACION Total
,	(9)	(10)=(7)+(9)	(11)=(6)10)	(12)	(13)	(14)=(12)(13)
	1353	3,029	371,234	48.50	26,599	1'290,051.50
	1353	3,256	349,141	48.50 ,	26,599	1'290,051.50
	1353	3,618	322,943	48.50	26,599	1'290,051.50
	1353	3,353	339,223	48.50	26,599	1'290,051.50
	1353	3,479	331,305	48.50	26,599	1'290,051.50
	1353	3,574	325,091	48.50	26,599	1'290,051.50
	1353	3,353	344,387	48.50	26,599	1'290,051.50

•	RESUNEN	DE CO	STOS Y PR	ECIO DE	VENTA
		Costos indir v utilidad • Monto	ectos Valor del terreno urbanizado edificación	Precio de venta, ajustado al millar	Total por tipo de vivienda
	(15) = (11) (14)	(16) (17) - (1	5) (16) (18) = (15)+(17		(20)=(5)(19)
	1'661,285.50	32.4 538,257	2'199,542.00	2'200,000.00	114'400,000.00
	1'639,192.50	34.2 560,604	21199,796.00	2'200,000.00	140'800,000.00
	1'612,994.50	36.3 585,517	2'199,100.00	2'200,000.00	158'400,000.00
	1'629,274.50	35.0 570,246	2'199,521.00	2'200,000.00	132 '000,000.00
	1'621,356.50	35.7 578,824	2'200,180.00	2'200,000.00	132'000,000.00
	1'615,142,50	36.2 584,682	2'199,824.00	2'200,000.00	132'000,000.00
•	1'634,438.50	34.6 565,862	2'200,300.00	2'200,000.00	114'400,000.00

cantidad de \$ 1'980,000.00 - \$ 1'871,800.00 = \$ 108,200.00 por vivienda.

Ahora bien, como se mencionó anteriormente, el precio de venta autorizado por el Banco de México dentro de 8 meses, fecha en que se venderían las primeras viviendas, será de \$ 3'476,200.00 aproximadamente.

Si se toma en cuenta que para la obtención del crédito puente se tomó un precio comercial para el 2°trimestre de 1985 de \$ 2'674,000.00, y el crédito obtenido por vivienda fué del 70%, o sea \$ 1'871,800.00, entonces la utilidad por vivienda, para las primeras 112 viviendas será de :

PRECIO DE VENTA \$ 3'476,200.00

- 1) Enganche \$ 347,620.00
- 2) 90% Crédito \$ 3'128,580.00

UTILIDAD = \$3'128,580.00

- \$ 312.858.00 (Gastos notariales)
- \$ 1'871,800.00 (Cancelación crédito puente)
- \$ 812,950.90 (Intereses por el crédito)
- \$ 108,200.00 (Financiamiento constructor)

^{\$ 22,771.10}

^{\$ 347,620.00}

^{\$ 370,391.10 * *} UTILIDAD POR VIVIENDA

2.- PUBLICIDAD

Para la promoción del conjunto habitacional, se realizará por una parte, un proyecto de campaña integral, y por otro lado para el arranque de las ventas.

El presupuesto con el que se contará para la publicidad será aproximadamente del 1 % del importe de las ventas totales y ésta consistirá básicamente de anuncios exteriores gigantes, colocados estratégicamente desde el metro Indios Verdes hasta la entrada al fraccionamiento.

También anuncios en los principales diarios matutinos, así como la repartición intensiva en una zona perimetral al fraccionamiento, de folletos y volantes.

CONCLUSIONES

Sin duda alguna, la vivienda constituye una necesidad básica, cuya satisfacción dependerá de los esfuerzos conjuntos del Estado y la sociedad.

En un país como el nuestro, que reporta altos indices de crecimiento demográfico, que combina grandes concentraciones de población con dispersión excesiva de sus habitantes en el medio rural, y una tendencia acelerada hacia la urbanización, el problema de la vivienda se encuentra estrechamente ligado al propósito de orientar nuestro desarrollo urbano en forma más racional, preservando ó mejorando el medio ambiente y allegando al hogar servicios de cultura y recreaciones para mejorar de vida de los mexicanos.

Se deberá de dar respuesta integral a una de las necesi - dades básicas de la población, al aprovechar óptimamente la infraestructura ya instalada en las grandes ciudades y desarro- llar el potencial que representan las ciudades medias.

La magnitud del reto, incuestionablemente es enorme. Al déficit estimado de 5 millones de viviendas que no reúnen re - quisitos mínimos de bienestar, es menester adicionar más de 300 mil que deben construirse anualmente para seguir el creci - miento natural de la población y las miles que es necesario

reponer 6 reparar para mantener el inventario existente.

Esta tarea, que compite por igual a los sectores público, social y privado, obliga a armonizar intereses, conjugar esfuer - zos y sumar los recursos disponibles dentro de un esquema de coordinación y participación que haga evidente la voluntad de todas las fuerzas sociales en relación a un denominador común: hacer realidad la vivienda como un derecho fundamental.

A lo largo del desarrollo de éste trabajo; se presenta - ron las dificultades y problemas que plantea la construcción del conjunto habitacional El Copal, en San Juan Ixhuatepec, así como las soluciones más adecuadas a tales problemas, pudiéndo entonces concluir que tal conjunto habitacional es factible técnica, social y económicamente, ya que trae consigo una serie de beneficios, tanto sociales y económicos, los cuales fueron metas a satisfacer al comienzo de éste trabajo.

Deberán, a partir de éste trabajo, corregirse errores en base a las experiencias y resultados obtenidos, para hacer de los conjuntos habitacionales como éste, una realidad para la vivienda de los mexicanos.

Al Estado le corresponderá conducir la política nacional de vivienda, normar las actividades que lleven a cabo los

organismos, entidades y dependencias de la administración pública federal ejecutores de ésta política, así como coordinar y apoyar los esfuerzos de los estados y municipios, así como in - ducir y concertar acciones con los sectores social y privado, consolidar las reservas territoriales para uso habitacional, con el propósito de regular el mercado inmobiliario y contri - - buir a que la producción y abasto de insumos, para que la construcción se traduzca en menores costos para la población.

Solo mediante una acción coordinada, sectorial e inter - sectorial, lograremos impulsar la vivienda como factor de
bienestar social, al mismo tiempo que alentar la construcción
de conjuntos habitacionales, actividad económica que no demanda
divisas, fomenta el ahorro interno, genera un gran número de
empleos y propicia importantes efectos sobre otras ramas del
aparato productivo.

En la medida en que los mexicanos no paguen por habitar más de lo que su ingreso les permita, la vivienda volverá a ser la depositaria primordial del ahorro nacional, por confe - rir seguridad a la familia y constituir su patrimonio más preciado, haciendo entonces que la vivienda sea un reflejo del esfuerzo del trabajador y de la capitalizadora de su salario.

BIBLIOGRAPIA

MANUAL DE LA VIVIENDA EN MEXICO

Centro Impulsor de la Habitación A.C.

II Edición México D.F. 1975 344 pp

MIGRACION Y DESIGUALDAD SOCIAL EN LA CD. DE MEXICO

Humberto Muñoz. Instituto de Investigaciones Sociales
UNAM. 1977, 249 pp

URBANIZACION Y SERVICIOS PUBLICOS EN MEXICO

Sergio Ramos G. Instituto de Investigaciones Sociales UNAM. 1972, 192 pp

URBANIZACION. DESARROLLO Y MODERNIZACION

Girio Germán. ED. Paidós, Buenos Aires Arg. 1976 307 pp

HECANICA DE SUELOS (Tomos I y II)

Juárez Badillo y Rico Rodriguez Ed. Limusa México 1976

MANUAL DE PROYECTO GEOMETRICO DE CARRETERAS

Secretaría de Obras Públicas 1971

ABASTECIMIENTO DE AGUA

José Paz Moroto, EScuela Superior de Ingenieros de Caminos, Madrid, 1962, 1242 pp

ABASTECIMIENTO DE AGUA Y ALCANTARILLADO

Ernest W. Steel' Ed. Gustavo Gili Barcelona, 1965 680 pp

COSTO Y TIEMPO EN EDIFICACION

Carlos Suárez Salazar

Ed. Limusa, México 1979



IMPRESO EN MEXICO — PRINTED IN MEXICO TESISCENTRO

San Borja No. 1003, esq. Heriberto Frías, Col. del Valle

559 - 32 - 28

559 - 73 - 53