

**Facultad de Ingeniería**

**Evaluación y Anteproyecto de la Vía Férrea  
Perote-Teziutlán**

**T E S I S**

Que para obtener el título de :

**INGENIERO CIVIL**

D r e s e n t o :

**LUIS ALCANTARA MANCHINELLY**



**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 (Méjico).

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.



FACULTAD DE INGENIERIA  
EXAMENES PROFESIONALES  
60-1-60

UNIVERSIDAD NACIONAL  
AUTÓNOMA DE  
México

Al Pasante señor LUIS ALCANTARA VANCHINELLY,  
Presente.

En atención a su solicitud relativa, me es grato transcribir a usted a continuación el tema que arrojado por esta Dirección promovido el Profesor Ingeniero V.I. Francisco J. Gorostiza P., para que lo desarrolle como tesis en su Examen Profesional de Ingeniero CIVIL.

"EVALUACION Y ANTEPROYECTO DE LA VIA  
PERREA PEROTE-TEZIUTLAN".

- 1.- Características geodríticas y operativas de la vía actual Oriental-Teziutlán. Volúmenes de tráfico y costos de operación.
- 2.- Proyecto de una línea nueva Perote-Teziutlán. Especificaciones y costos de inversión y operación.
- 3.- Proyección de tráfico. Beneficios por ahorros en costo de transporte. Rentabilidad económica del proyecto. Comparación con la alternativa de ampliación de la línea actual.
- 4.- Perspectivas de utilización del tramo como parte de la línea costera del Golfo.
- 5.- Conclusiones y recomendaciones.

Ruego a usted tomar debida nota de que en cumplimiento de lo establecido por la Ley de Profesiones, deberá prestar Servicio Social durante un tiempo mínimo de seis meses como requisito indispensable para sustentar Examen Profesional; así como de la disposición de la Dirección General de Servicios Escolares en el sentido de que se imprima en lugar visible de los ejemplares de la tesis, el título del trabajo realizado.

Atentamente,  
"POR MI RAZA HABLA EL ESPÍRITU"  
C. Universitaria, D.F., a 9 de Marzo de 1976  
El DIRECTOR

*Juanelli*  
ING. ENRIQUE DEL VALLE CALLEJON

*b.b.*  
EVC/GSA/emb.

**A MIS PADRES:**

**DR. PIO ALCANTARA GARCIA**

**ERNESTINA MANCHINELLI DE ALCANTARA**

**Con cariño y en reconocimiento  
por todo aquello que me han --  
brindado.**

Al M. en I. Francisco J. Gorostiza P.

Con gratitud y en reconocimiento  
por la valiosa ayuda que como --  
persona y profesional me brindó -  
tan amablemente para poder lle--  
var a cabo el presente trabajo.

**A mi novia:**

**Srita. María C. Silva Martínez**

**Con amor.**

**A MIS HERMANOS:**

**Pío y Dulce**

**Ma. Guadalupe y Rodolfo**

**Ernesto**

**Raúl**

**Irma**

**Juan Alonso**

Con agradecimiento a los señores:

Ing. Gonzalo Cruz Beristain

Ing. Francisco M. Togno

Y

A todos los integrantes de la --  
Unidad de Programación de la --  
Subgerencia de Planeación y Orga  
nización de Ferrocarriles Nacio  
nales de México.

**A todos mis:**

**Familiares**

**Maestros**

**Compañeros**

**Amigos**

**Y**

**A la Facultad de Ingeniería.**

# ÍNDICE

## CAPITULO I

	Página
1.1) Características geométricas y operativas de la vía actual -- Oriental - Teziutlán.	2
1.2) Volúmenes de tráfico.	11
Ubicación del ramal "VF" dentro del sistema de los Ferrocarriles Nacionales de México.	Figura No. 1
Perfil del Distrito de Teziutlán.	Figura No. 2
Horario que rige el movimiento de trenes en el ramal "VF"	Cuadro No. 1
Informe del Estado físico del balasto en la línea "VF"	Cuadro No. 2
Riel tendido en el Ramal -- "VF"	Cuadro No. 3
Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por -- estaciones receptoras durante el año de 1970.	Cuadro No. 4
Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por -- estaciones receptoras durante el año de 1971.	Cuadro No. 5
Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por -- estaciones receptoras durante el año de 1972.	Cuadro No. 6

Página

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por estaciones receptoras durante el año de 1973

Cuadro No. 7

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por estaciones receptoras durante el año de 1974.

Cuadro No. 8

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por estaciones remitentes durante el año de 1970.

Cuadro No. 9

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por estaciones remitentes durante el año de 1971.

Cuadro No. 10

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por estaciones remitentes durante el año de 1972.

Cuadro No. 11

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por estaciones remitentes durante el año de 1973.

Cuadro No. 12

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por estaciones remitentes durante el año de 1974.

Cuadro No. 13

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por productos durante el año de 1970.

Cuadro No. 14

Página

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por -- productos durante el año de -- 1971.

Cuadro No. 15

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por -- productos durante el año de -- 1972.

Cuadro No. 16

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por -- productos durante el año de -- 1973.

Cuadro No. 17

Tráfico de artículos en el ramal "VF", clasificados por -- productos durante el año de -- 1974.

Cuadro No. 18

Resumen de los volúmenes -- totales recibidos y remitidos -- por estaciones del ramal "VF" durante los 5 años analizados.

Cuadro No. 19

## CAPITULO II

2.1) Los pasos que se siguieron -- para la realización del proyecto ferroviario de la línea Perote - Teziutlán.

16

Curva circular simple.

Figura No. 1

Espiral de entrada a una curva compuesta con  $g=8^{\circ}$  y variación de curvatura de --  $1^{\circ} \times 10$  m.

Figura No. 2

Curva compuesta con espirales simétricas.	Figura No. 3
Curva vertical en "columpio".	Figura No. 4
Curva vertical en "cima"	Figura No. 5
Volúmenes de corte y terraplén necesarios para poder llevar el nivel de la subsaneante proyectada.	Cuadro No. 1
Tablas elaboradas por el Ing. Perkins, utilizadas para el cálculo de curvas compuestas.	Cuadro No. 2

### CAPITULO III

3.1) Proyección del Tráfico.	94
3.2) Costos de Operación del Ramal "VF".	96
3.3) Costos de Operación de la Nueva ruta Oriental - Perote - Teziutlán.	99
3.4) Beneficios por Ahorros en - Costo de Transporte.	101
3.5) Costos de Inversión	102
3.6) Rentabilidad económica del - Proyecto	109
3.7) Comparación con la alternativa de ampliación de la línea-actual.	110

Página

Proyección de tráfico para -  
el ramal "VF"

Cuadro No. 1

Método de mínimos cuadra-  
dos empleado para obtener la  
ecuación de la recta que sir-  
vió para hacer la proyección  
de tráfico del ramal "VF" --  
(Toneladas Brutas).

Cuadro No. 2

Método de mínimos cuadra-  
dos empleado para obtener la  
ecuación de la recta que sir-  
vió para hacer la proyección  
de tráfico del ramal "VF" --  
(Toneladas Netas).

Cuadro No. 3

Tonelaje promedio sistemal -  
arrastrado a fuerza tractiva-  
máxima.

Cuadro No. 4

Cálculo de los beneficios por  
concepto de ahorros en el --  
costo de transporte.

Cuadro No. 5

Beneficios por concepto de -  
ahorros en el costo de trans-  
porte y costo de la inversión-  
actualizados.

Cuadro No. 6

Análisis del costo de cons- -  
trucción de un kilómetro de -  
vía elástica con riel de 115 -  
lbs./yda. de primera.

Cuadro No. 7

Cálculo del costo total de la -  
inversión de la nueva línea --  
Perote - Teziutlán.

Cuadro No. 8

Página

Resumen del riel tendido en -  
el ramal "VF".

Cuadro No. 9

Tabla de conversión para rie-  
les.

Cuadro No. 10

Cálculo del peso en kilogra-  
mos del riel de recobro del -  
ramal "VF"

Cuadro No. 11

Cálculo de los costos de ope-  
ración e inversión actualiza-  
dos del ramal "VF" (Primera  
alternativa consistente en el -  
mejoramiento de las condicio-  
nes físicas de la vía actual).

Cuadro No. 12

Cálculo de los costos de ope-  
ración e inversión actualiza-  
dos del ramal "VF" (Segunda  
alternativa consistente en --  
ensanchar el ramal "VF").

Cuadro No. 13

Cálculo de los costos de ope-  
ración e inversión actualiza-  
dos del ramal "VF" (Terce-  
ra alternativa consistente en  
la construcción de la nueva --  
línea Perote - Teziutlán).

Cuadro No. 14

## CAPITULO IV

- 4.1) Perspectivas de utilización -  
del tramo como parte de la -  
línea Costera del Golfo.

Costera del Golfo.

122

Figura No. 1

**CAPITULO V****5.1) Conclusiones y recomendaciones.**

125

**Planos inherentes al proyecto de la Línea Perote - Teziutlán.**

Anexo 1

Anexo 2

Anexo 3

**BIBLIOGRAFIA**

126

## C A P I T U L O   I

### 1.1. CARACTERISTICAS GEOMETRICAS Y OPERATIVAS DE LA VIA ACTUAL ORIENTAL - TEZIUTLAN

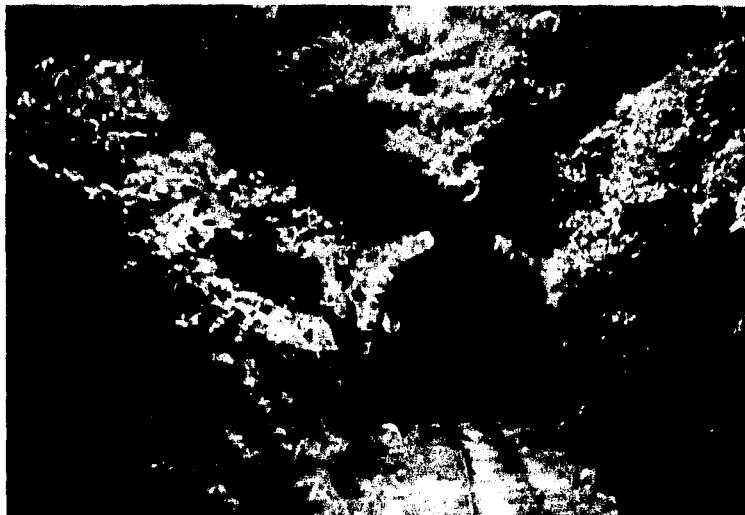
La vía que Ferrocarriles Nacionales de México opera actualmente entre Oriental y Teziutlán, es un ramal de la vía troncal México - Veracruz y está localizada en la -- División Jalapa, Distrito de Teziutlán.

Al ramal mencionado se le identifica con las -- letras VF, y su ubicación dentro del sistema de los Ferrocarriles Nacionales de México es la que se muestra en la Figura No. 1.

El ramal VF tiene una longitud total de 89+717- km., de vía angosta sobre durmiente de madera, con una -- pendiente máxima del 3.13% (no compensada), y una curvatura máxima de 15°, como puede observarse en la Figura - - No. 2, lo que equivale a una pendiente del 3.88% compensada.

La ubicación de los dos únicos túneles existentes en la línea y sus dimensiones mínimas se dan a continuación:

Túnel No.	Ubicación km.	Ancho m.	Altura m.	Longitud m.
1	VF-77+968	4.20	4.40	87.70
2	VF-78+648	4.27	4.50	62.80



El movimiento de trenes regulares en el ramal VF, está regido por el horario No. 13 de la División Jalapa, el cual puede verse en el Cuadro No. 1. Actualmente se corren cuatro trenes diarios por el mencionado ramal, dos en dirección norte (pasajeros y carga) y dos en dirección sur --

(pasajeros y carga).

Dicho ramal opera con altos costos y con grandes deficiencias por su estado físico.

Los factores más importantes que determinan el alto costo de operación del ramal VF son:

- a) Es la única vía angosta que subsiste en el sistema a cargo de los Ferrocarriles Nacionales de México, - lo que ocasiona tener equipo que únicamente trabaja en el mencionado ramal, y el sostenimiento de talleres e inventarios de refacciones para un bajo número de unidades.
- b) La gran fuerza tractiva que hay que emplear para -- vencer las fuertes pendientes que dicha línea tiene - en la dirección de tráfico mayoritario.
- c) Las bajas velocidades por curvatura y pendiente.
- d) El transbordo de carga que tiene lugar en Oriental- de vía ancha a vía angosta.

e) Las deficiencias en el estado físico de la vía.

Entre las más importantes deficiencias físicas - de la vía actual encontramos las siguientes:

a) La carencia casi total de balasto en la línea, ya que en base al informe del estado físico del balasto para 1975, que se muestra en el Cuadro No. 2, existe un faltante total de  $107,705 \text{ m}^3$  de balasto y si el volumen requerido de balasto para vía angosta es de - - aproximadamente  $1,280 \text{ m}^3/\text{km.}$ , y la longitud total de la línea es de  $89.717 \text{ km.}$ , tendremos que el volumen requerido en toda la línea es de  $114,837.76 \text{ m}^3$  de balasto, por lo que el volumen faltante de -- balasto representa un  $94\%$  del volumen requerido.



- b) La falta de 28,186 durmientes en tangente y de -- 23,098 en curva, hacen un total de 51,284 durmientes faltantes.

Si las necesidades promedio de durmiente son de -- 2,000 durmientes/km., y la longitud total de la línea es de 89.717 km., resulta que la línea debería contar con 179,434 durmientes aproximadamente, por lo que el número de durmientes faltantes representa el 28.58 % del total necesario.

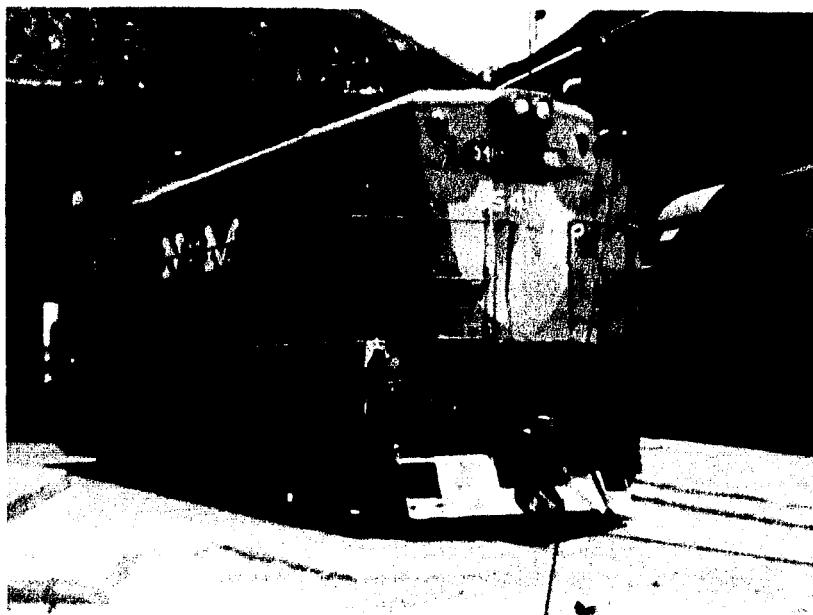


c) El riel actual es de muy bajo calibre, el cual oscila entre 40 y 70 lbs. yda., encontrándose excesivamente desgastado, ya que su fecha de laminación data del siglo pasado, siendo la más antigua de 1882, de procedencia americana y europea, como puede observarse en el Cuadro No. 3.

El ramal VF de la línea troncal "V" en materia de fuerza motriz y equipo de arrastre, cuenta actualmente para su operación con el siguiente equipo:

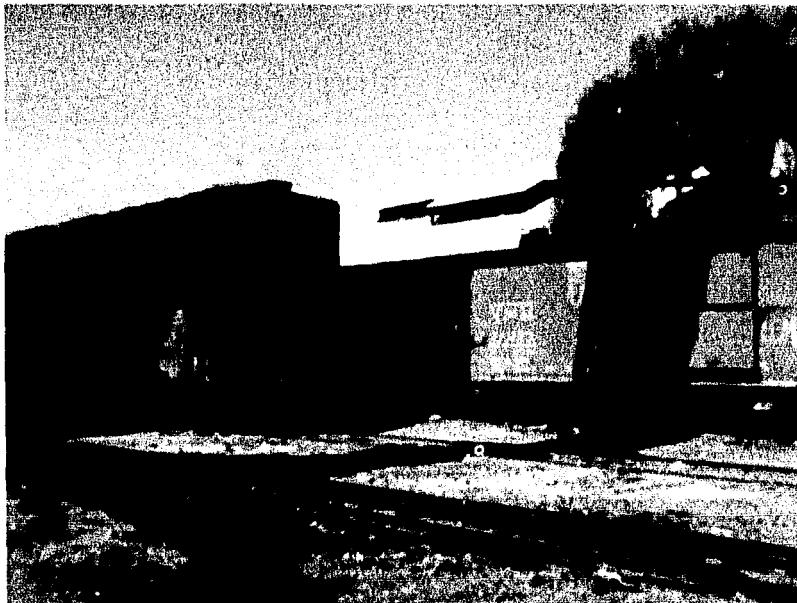
#### EQUIPO TRACTIVO

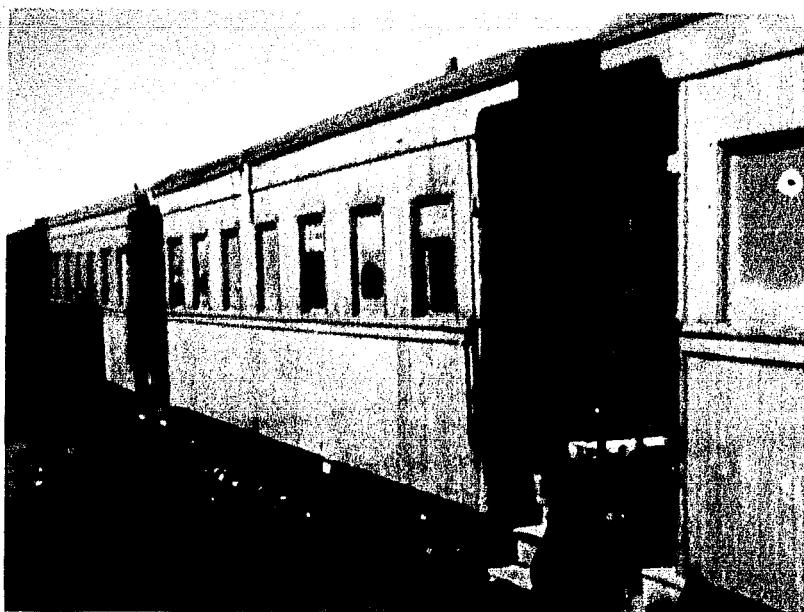
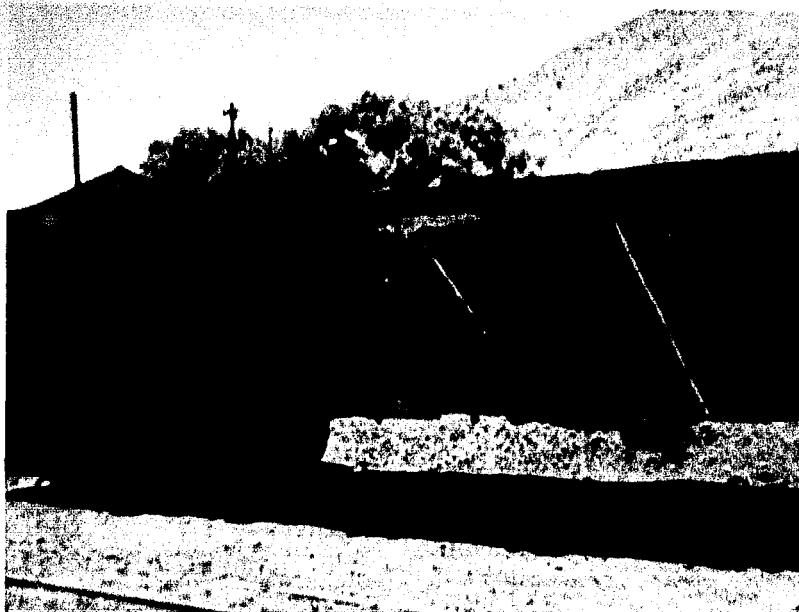
Se cuenta con cinco locomotoras diesel eléctricas para vía angosta, con una potencia total de 4,000 H.P., - correspondiendo 800 H.P. a cada una de las locomotoras - - cuyos números de serie son 5401, 5406, 5410, 5411 y 5412, - de las cuales la 5410 está asignada al servicio de trenes de pasajeros, la 5411 y 5412 acopladas, al servicio de trenes de carga y finalmente, la 5401 y 5406 se tienen como reserva tanto para el servicio de pasajeros como para el de carga.



## EQUIPO DE ARRASTRE

Se cuenta con 57 furgones, 50 góndolas, 6 coches de pasajeros y 4 carros express. Cabe mencionar que el equipo de arrastre se encuentra en malas condiciones físicas, lo que se traduce en inseguridad, mermas en el transporte del mineral y baja capacidad de carga.





## 1.2. VOLUMENES DE TRAFICO

Los volúmenes de tráfico se obtuvieron de los informes E-2, elaborados por Ferrocarriles Nacionales de México.

Se presentan los tráficos de artículos clasificados por estaciones receptoras y estaciones remitentes del año de 1970 al año de 1974 en los Cuadros No. 4, 5, 6, 7, - y 8, así como en los Cuadros No. 9, 10, 11, 12 y 13 respectivamente.

Como paso seguido se procedió a enlistarlos -- por productos (únicamente para estaciones receptoras), -- como se muestra en los Cuadros No. 14, 15, 16, 17 y 18.

Finalmente, se presenta un resumen del tráfico total, como se muestra en el Cuadro No. 19.

En el ramal VF se movieron 137,422.86 toneladas netas durante el año de 1974, de las cuales se transportaron 102,199.81 toneladas en dirección Norte y 35,223.05- en dirección Sur, lo que representa el 74.37% y el 25.63% respectivamente, del movimiento total en el ramal.

De la carga transportada en dirección Norte se recibieron 98,693.9 toneladas en Teziutlán; 3,066.37 toneladas en Zaragoza; 150.62 toneladas en Libres y 144 toneladas en Zautla, lo que representa el 96.56%; 3%; 0.15% y el 0.14% respectivamente, del movimiento total en dicha dirección. El 0.15% faltante corresponde a la carga local transportada en Oriental.

De las 98,693.9 toneladas que se recibieron en Teziutlán, corresponden 79,036.59 toneladas a productos minerales, que de acuerdo con su importancia son: - - - 44,161.71 toneladas de manganeso, 23,403.68 toneladas de coke, 9,259.46 toneladas de carbón mineral y 2,211.74 toneladas de otros productos minerales no especificados. - De las 19,657.31 toneladas restantes recibidas en Teziutlán, corresponden 17,109.12 toneladas a productos inorgánicos, como sal y otros productos no especificados; 1,768.27 toneladas a productos industriales como jabón corriente y - - otros productos industriales no especificados; 644.11 toneladas a productos agrícolas como fertilizantes, arroz, - - maíz y otros productos no especificados; 43.03 toneladas a

productos de la selva como maderas corrientes y 82.78 toneladas a diversos productos no especificados en flete de - menos de carro entero.

Por lo que, de la carga recibida en Teziutlán - el 80.08% corresponde a productos minerales; el 17.34% a productos inorgánicos; el 1.79% a productos industriales; - el 0.04% a productos de la selva; el 0.65% a productos agrícolas y el 0.08% a productos no especificados.

De la carga recibida en Zaragoza 3,060.68 toneladas corresponden a fertilizantes y 5.69 toneladas a otros productos no especificados en flete de menos de carro entero; y de la carga recibida en libres y Zautla corresponden 350.91 toneladas a productos tales como arroz, forrajes, - otros productos agrícolas no especificados, 25.66 toneladas a aceite vegetal y 18.05 toneladas a productos no especificados en fletes de menos de carro entero; la carga movida localmente en Oriental que fué de 154.92 toneladas -- correspondió a cebada.

En dirección Sur del ramal "VF", se movieron un total de 35,223.05 toneladas netas, en el año de 1974, -

de las cuales Teziutlán remitió 35,168.88 toneladas, y -- entre Ocotepec y Zaragoza remitieron 54.17 toneladas, lo que representa el 99.85% y el 0.15% respectivamente, de la carga total transportada. Casi en su totalidad de la carga remitida por Teziutlán correspondió a productos minerales.

Debido a lo problemático que resulta ser la operación del ramal "VF", y en base a lo antes expuesto, se proponen tres alternativas para dar mejor solución al tráfico de carga demandada por Teziutlán.

Las tres alternativas que se proponen son:

- 1) Mejorar las condiciones físicas de la línea actual.
- 2) Ensanchar la vía actual.
- 3) Construir una nueva línea entre Perote y Teziutlán.

Siendo esta última alterna, el objeto del presente trabajo.

# FERROCARRILES NACIONALES DE MEXICO

DEPARTAMENTO DE VIA Y ESTRUCTURAS

CUADRO ESQUEMATICO DE LAS LINEAS  
ESTADOS DEL SISTEMA DE LOS FC'S. H. de M.

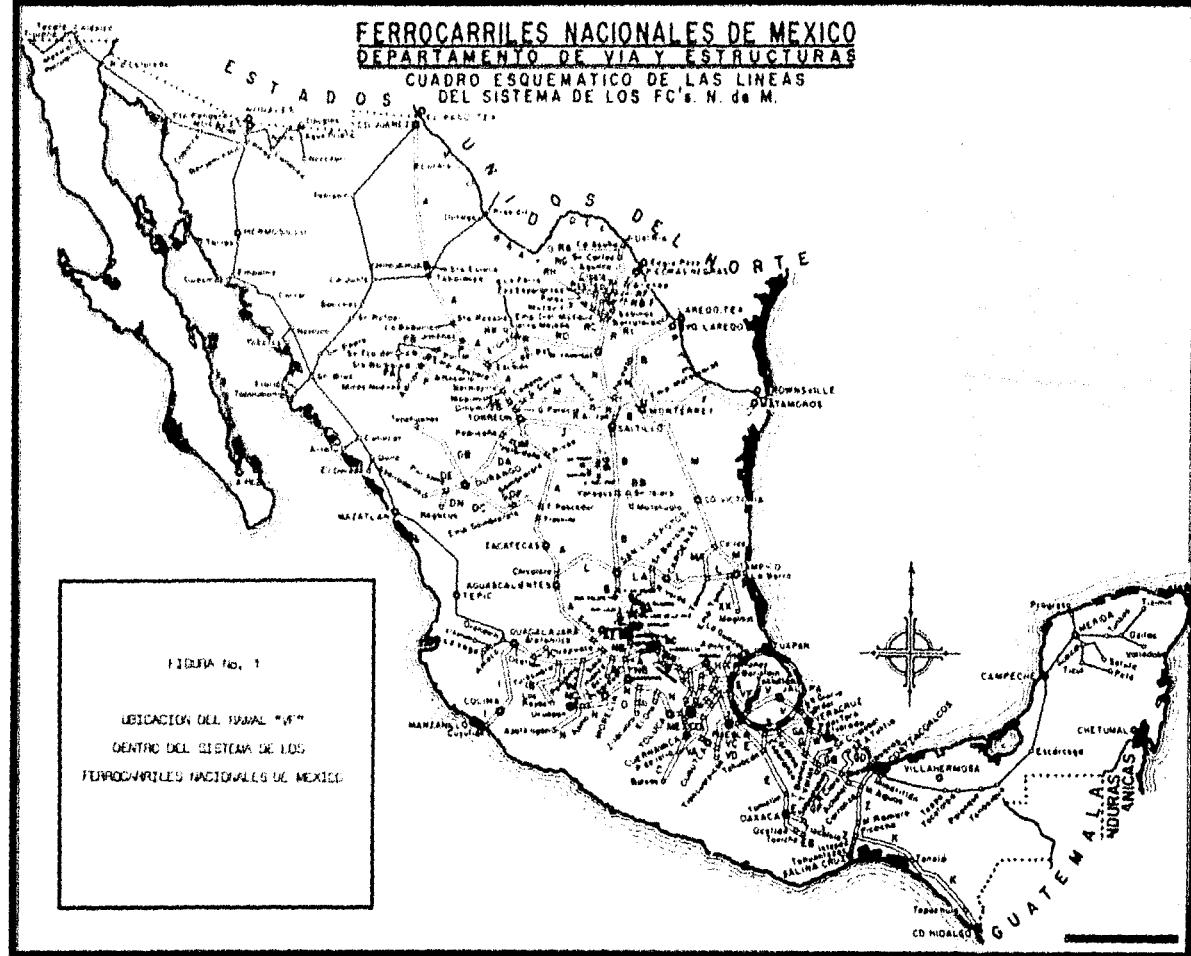
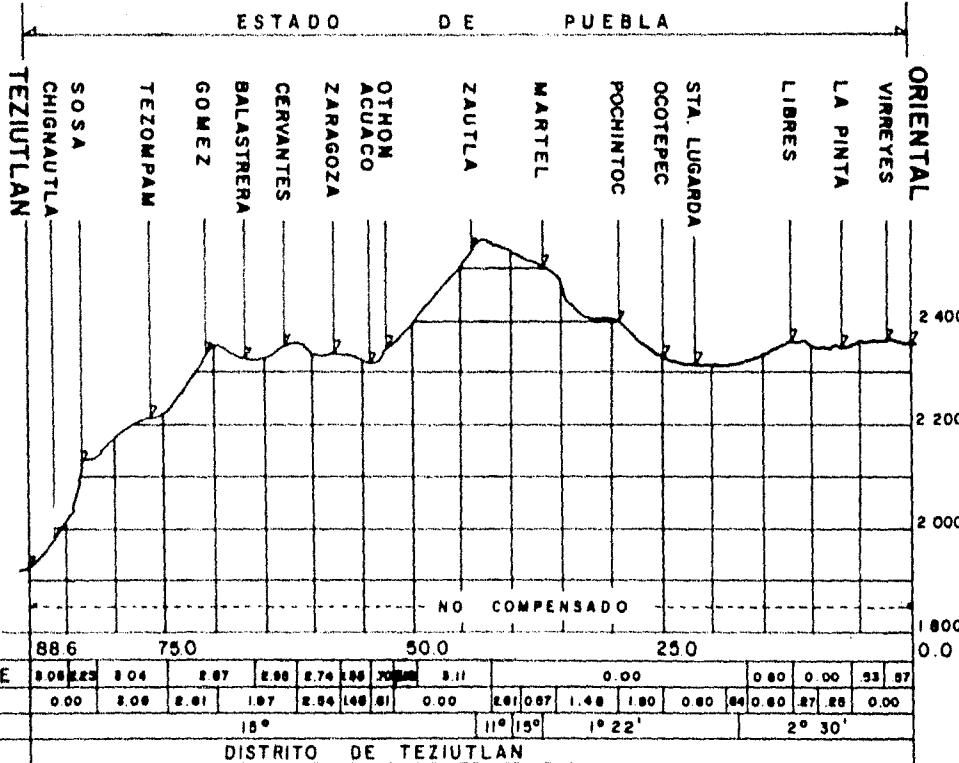


FIGURA NO. 1

LOCALIZACION DEL FERIAL "V"  
DENTRO DEL SISTEMA DE LOS  
FERROCARRILES NACIONALES DE MEXICO



PERFIL DEL DISTRITO DE TEZIUTLAN

FIG. No 2

Cuadro 1

Número de la Estación	RUMBO AL NORTE				DISTRITO DE TEZIUTLÁN				RUMBO AL SUR				Capacidad de los vías asociadas en unidades de 11.2 mil.	Comunicaciones General Región Telegráfica "Y"		
	Segunda Clase		PRIMERA CLASE		Pasajeros máximo días/dia		HORARIO NO. 13		Primera Clase		SEGUNDA CLASE					
	475	131	Por cento	Pasajeros Día	Por cento	Pasajeros Día	ESTACIONES	Millas y Carga	Por cento	Pasajeros Día	Carga Diaria	Tiempo	Dia			
Rutina tramo	Carga Diaria	Pasajeros Día														
VF-90	89.1	S. 11.03	S. 6.23	3.05	5	0	TEZIUTLÁN (SO)	7	0.00	H. M. (1.21.00)	H. M. (1.10.20)	Patio	CGRTY			
VF-87	86.1	11.15	6.33				CHIGNAUTLA			6.47	10.11	18				
VF-81	83.3		6.42	2.23	4		SOSA	5		20.40	.....	6-ES				
VF-81	80.9		6.49	3.04	11		COAHUILCO	13	3.06	20.32	.....	No hay				
VF-77	76.4	11.38	7.00				TEZOMPAM			20.16	9.47	24				
VF-71	70.5	11.51	7.13	2.67	9		GÓMEZ	10	2.61	20.03	9.32	13				
VF-69	68.6		7.19	2.95	14		LOS MANZANOS	17	1.97	19.59	.....	No hay				
VF-63	62.6		7.31				CERVANTES			19.47	.....	10-EN				
VF-58	57.7	12.34	7.45	2.71	9	0	ZARAGOZA (Z)	11	2.54	19.37	8.43	PATIO 20-62	Y			
VF-56	55.4		7.50	1.33			CATLA		1.48	19.30	.....	No hay				
VF-55	54.1		7.53	0.70	9		ACUACO	10	0.61	19.27	.....	15-ES				
VF-53	52.2	12.49	7.57	3.13			OTRÓN			19.24	8.35	15				
VF-50	49.9		8.03	3.11			HILDA	15	0.00	19.20	.....	No hay				
VF-44	43.9	13.11	8.18x24				ZACATLA (ZV)			19.09	8.18x11	16-24	Y			
VF-40	39.4		8.26				LA ROSA	12	2.61	19.00	.....	No hay				
VF-37	36.6	13.26	8.31				MARTÍ		0.57	18.51	7.52	27				
VF-30	29.4	13.38	8.41	0.00			POCHINTOC	11	1.48	18.40	7.40	22				
VF-25	25.0	13.48	8.50				OCOTLPEC (IE)	7	1.90	18.33	7.31	19				
VF-22	21.5	13.55	8.56				SANTA LUCARDA	6	0.60	18.24	7.24	7				
VF-18	17.2		9.02				LA NISA	14	0.64	18.18	.....	No hay				
VF-12-A	11.9	14.12	9.08	0.80		0	LIBRES (IN)		0.60	18.12	6.57	14				
VF-12	11.1		9.21	0.00	9		LA CONCHA	10	0.27	18.07	.....	No hay				
VF-7	6.7	14.24	9.31				LA PINTA		0.25	17.57	6.43	17				
VF-3	2.1	11.31	9.39	0.53	7		VIRREYES	8		17.39	6.34	16				
V-218	0.0	LL.14.40 H. M.	LL. 9.43 H. M.	0.57	3	0	ORIENTAL (X)	3	0.00	S. 17.45 H. M.	S. 6.30 H. M.	Patio	CGRTY			
		475	131				HORARIO NO. 13			132	476					
		Carga Diaria	Pasajeros Día							Pasajeros Día	Carga Diaria					

Cuadro 2**INFORME DEL ESTADO FISICO DEL BALASTO EN LA LINEA VF  
CORRESPONDIENTE AL AÑO DE 1975**

LOCALIZACION		Longitud en km.	CANTIDAD EN M <sup>3</sup> DE BALASTO				% Repre- sentativo del faltante	
Del km.	A1 km.		Necesario	Colocado anterior	Colocado año 1975	Total colocado		
2+000	15+000	13.000	16,640.00	260	-	260	16,380	98.43
15+000	28+000	13.000	16,640.00	260	-	260	16,380	98.43
28+000	41+000	13.000	16,640.00	340	-	340	16,300	97.95
41+000	51+000	10.000	12,800.00	200	-	200	12,600	98.43
51+000	59+277	8.277	10,594.56	0	-	0	10,594	100.00
59+277	69+000	9.723	12,445.44	0	-	0	12,445	100.00
69+000	78+016	9.016	11,540.48	0	-	0	11,540	100.00
78+016	89+717	11.111	14,209.28	2,743	-	2,743	11,466	88.69

Detalle 3  
Rep 1-44-8

LISTA DE TECNICOS EN EL REPARTO DE  
DIRECTORIO Y TECNICO EN LA LINEA DE VENTA  
PROVINCIALES

Número Número	REPARTO QUADRILLAS DE VTA	DATOS DE FOTOGRAFIA		LONGITUD METROS	PELO Y TIPO DE RIZO	FECHA DE LLEGADA Almacén		DE FABRICACION
		TÉL. KM.	AL. KM.			Almacén	Provincia	
V-1	Oriental	VF-119-000	VF-000-171	270	20 ANCE	1905	1904	Americano
V-2	Oriental	VF-0-270	VF-000-151	270	15 CM	1910	1910	Americano
V-3	Oriental	VF-0-551	VF-1-531	270	13,5 CM	1910	1910	Americano
V-4	Oriental	VF-1-532	VF-1-811	270	15 CM	1910	1910	Americano
V-5	Oriental	VF-1-911	VF-1-000	270	15 KM	1902	1902	Americano
V-6	Liberia	VF-1-000	VF-1-000	270	15 KM	1903	1902	Americano
V-7	Liberia	VF-1-000	VF-1-011	270	15 ANCE	1911	1910	Americano
V-8	Liberia	VF-1-011	VF-1-271	10,000	15 CM	1910	1920	Americano
V-9	Liberia	VF-1-271	VF-1-571	17	10 PCT	1910	1910	Americano
V-10	Liberia	VF-1-571	VF-1-870	2,000	15 CM	1910	1930	Americano
V-11	Liberia	VF-1-870	VF-1-000	170	15 ANCE	1910	1930	Americano
V-12	Bella Laponia	VF-11-000	VF-11-011	6,711	15 ANCE	1910	1900	Americano
V-13	Bella Laponia	VF-11-011	VF-11-100	661	15 MMH	1910	1910	Europeo
V-14	Bella Laponia	VF-11-100	VF-11-311	18	15 CM	1910	1910	Americano
V-15	Bella Laponia	VF-11-311	VF-11-400	11	15 MMH	1910	1910	Europeo
V-16	Bella Laponia	VF-11-400	VF-11-500	11	15 CM	1910	1910	Europeo
V-17	Bella Laponia	VF-11-500	VF-11-600	11	15 MMH	1910	1910	Europeo
V-18	Bella Laponia	VF-11-600	VF-11-700	11	15 CM	1910	1910	Americano
V-19	Bella Laponia	VF-11-700	VF-11-800	1,014	15 MMH	1910	1910	Europeo
V-20	Bella Laponia	VF-11-800	VF-11-907	25	15 CM	1910	1910	Americano
V-21	Bella Laponia	VF-11-907	VF-11-200	110	15 MMH	1910	1910	Europeo
V-22	Bella Laponia	VF-11-200	VF-11-301	11	15 CM	1910	1910	Americano
V-23	Bella Laponia	VF-11-301	VF-11-400	1,321	15 MMH	1910	1910	Europeo
V-24	Bella Laponia	VF-11-400	VF-11-500	513	15 MG	1910	1910	Europeo
V-25	Martel	VF-20-000	VF-21-000	1,251	15 MG	1910	1910	Europeo
V-26	Martel	VF-21-000	VF-21-251	14	15 CM	1910	1910	Americano
V-27	Martel	VF-21-251	VF-21-375	246	15 MG	1910	1910	Europeo
V-28	Martel	VF-21-375	VF-21-501	18	15 CM	1910	1910	Americano
V-29	Martel	VF-21-501	VF-21-570	5,400	15 MG	1910	1910	Europeo
V-30	Martel	VF-21-570	VF-21-600	1,352	15 ASCE	1910	1910	Americano
V-31	Martel	VF-21-600	VF-21-701	21	15 PCT	1910	1910	Americano

Cuadro 3  
Nota 3 de 8

Secta ñero	Referencia CUADRILLES DE VIA	LADO DERECHO LOCALIZACION		LONGITUD METROS	PEZO Y TIPO DE HILO	TIPO DE LAMINACION		DE FABRICACION
		DE 1 KM.	AL KM.			MZ4 ORIGEN	Fabricante	
VF-2	Mariel	VF-34-003	VF-34-734	396	60 ANCR	1999	1999	American
VF-2	Mariel	VF-34-734	VF-34-754	18	54 CM	1999	1999	American
VF-3	Mariel	VF-34-754	VF-34-900	3,344	60 ANCR	1999	1999	American
VF-3	Mariel	VF-34-900	VF-41-000	3,000	48 MOR	1999	1999	Europeo
VF-4	Zavala	VF-41-000	VF-43-972	3,997	48 MOR	1999	1999	Europeo
VF-4	Zavala	VF-43-972	VF-45-044	1,973	54 ANCR	1999	1999	American
VF-4	Zavala	VF-45-044	VF-45-040	1,194	75 CM	1999	1999	American
VF-4	Zavala	VF-45-040	VF-45-035	1,008	54 ANCR	1999	1999	American
VF-4	Zavala	VF-45-035	VF-45-007	1,371	60 ANCR	1999	1999	American
VF-4	Zavala	VF-45-007	VF-51-000	997	48 CM	1999	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-51-000	VF-51-034	936	54 CM	1999	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-51-034	VF-51-102	306	54 MM	1999	1999	Europeo
VF-5	Zaragoza	VF-51-102	VF-51-190	198	70 MM	1999	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-51-190	VF-51-095	995	60 ANCR	1999	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-51-095	VF-54-100	107	54 ANCR	1993	1993	American
VF-5	Zaragoza	VF-54-100	VF-54-211	19	54 CM	1999	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-54-211	VF-54-325	514	70 ANCR	1993	1993	American
VF-5	Zaragoza	VF-54-325	VF-55-037	1,272	54 ANCR	1999	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-55-037	VF-55-066	643	54 ANCR	1999	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-55-066	VF-55-030	879	70 MM	1993	1993	American
VF-5	Zaragoza	VF-56-029	VF-56-017	70	54 ANCR	1999	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-56-017	VF-57-010	541	54 CM	1997	1991	American
VF-5	Zaragoza	VF-57-010	VF-57-055	13	54 PCS	1993	1990	American
VF-5	Zaragoza	VF-57-055	VF-57-151	264	54 CM	1997	1991	American
VF-5	Zaragoza	VF-57-151	VF-57-199	30	54 PCS	1993	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-57-199	VF-57-212	40	54 PCS	1993	1999	American
VF-5	Zaragoza	VF-57-212	VF-58-172	409	54 MM	1990	1990	Europeo
VF-5	Zaragoza	VF-58-172	VF-58-075	903	54 MM	1999	1999	Europeo
VF-5	Zaragoza	VF-58-075	VF-59-277	403	54 CM	1990	1990	American
VF-6	Cerrovado	VF-59-277	VF-60-051	1,130	54 ANCR	1994	1994	American
VF-6	Cerrovado	VF-60-051	VF-60-019	64	54 CM	1995	1995	American

Cuadro 3  
Hoja 2 de 3

Becido Número	RESIDENTE CUADRILLAS DE VÍA	ESTADO DE NACIÓ N/ LOCALIZACIÓN		LONGITUD MÉTROS	PERO Y TIPO DE RAIL	EXTRA DE LAMINACION		DE FABRICACIÓN
		EN KM	AL KM			MÍN.	PROMEDIO	
VF-8	Cerantes	VF-80-519	VF-80-713	251	55 ASCE	1806	1904	Americano
VF-8	Cerantes	VF-80-751	VF-80-794	43	55 CM	1802	1902	Americano
VF-8	Cerantes	VF-80-795	VF-81-000	201	55 ASCE	1904	1904	Americano
VF-8	Cerantes	VF-81-000	VF-81-473	672	55 ASCE	1904	1904	Americano
VF-8	Cerantes	VF-81-472	VF-81-480	178	55 MG	1899	1899	Americano
VF-8	Cerantes	VF-81-600	VF-81-490	93	55 CM	1900	1900	Americano
VF-8	Cerantes	VF-81-600	VF-81-613	211	10 NM	1902	1902	Americano
VF-8	Cerantes	VF-81-613	VF-81-335	212	55 MG	1899	1899	Brazo
VF-8	Cerantes	VF-81-335	VF-82-030	295	60 ASCE	1899	1899	Americano
VF-8	Cerantes	VF-81-630	VF-81-310	606	10 NM	1905	1905	Americano
VF-8	Cerantes	VF-81-310	VF-82-430	412	70 ASCE	1902	1902	Americano
VF-8	Cerantes	VF-82-430	VF-82-331	513	20 MG	1899	1899	Europeo
VF-8	Cerantes	VF-82-331	VF-85-175	631	60 ASCE	1899	1899	Americano
VF-8	Cerantes	VF-85-175	VF-85-212	147	55 MBR	1900	1900	Europeo
VF-8	Cerantes	VF-85-212	VF-86-021	631	70 ASCE	1902	1902	Americano
VF-8	Cerantes	VF-86-021	VF-86-510	612	10 NM	1900	1900	Americano
VF-8	Cerantes	VF-86-510	VF-86-710	210	60 ASCE	1899	1899	Americano
VF-8	Cerantes	VF-86-710	VF-86-090	215	55 MBR	1899	1899	Europeo
VF-8	Cerantes	VF-86-090	VF-87-107	213	60 ASCE	1904	1904	Americano
VF-8	Cerantes	VF-87-107	VF-87-225	16	55 CM	1900	1900	Americano
VF-8	Cerantes	VF-87-225	VF-85-000	1,775	65 ASCE	1904	1904	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-89-000	VF-70-413	1,413	65 ASCE	1904	1904	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-70-413	VF-70-412	0	40 PCI	1882	1882	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-70-412	VF-70-411	0	55 CM	1890	1890	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-70-411	VF-70-416	0	40 PCI	1882	1882	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-70-416	VF-75-408	5,370	65 ASCE	1890	1890	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-75-408	VF-75-991	231	61.5 DM	1904	1904	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-75-991	VF-76-401	406	65 NM	1888	1888	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-76-401	VF-76-414	11	40 PCI	1880	1880	Americano
VF-7	Tetecipán	VF-76-414	VF-76-412	4	55 CM	1890	1890	Americano

Estado 2  
Mapa 1 de 8

Borrador Número	RESIDENCIA CUADRILLAS DE VÍA	LADO DERECHO LOCALIZACIÓN		LONGITUD MÉTRICAS	PUNTO Y TIPO DE KM.	ESPECIFICACIONES MÉTRICO Pulgadas		DE FABRICACIÓN
		DEL KM.	AL KM.			MÉTRICO	Pulgadas	
VF-1	Tecomán	VF-16-028	VF-16-027	305	45 KM	1000	1000	Americano
VF-1	Tecomán	VF-16-027	VF-16-021	4	50 KM	1000	1000	Americano
VF-1	Tecomán	VF-16-021	VF-16-011	10	49 PCL	1000	1000	Americano
VF-1	Tecomán	VF-16-011	VF-16-008	1,275	41.5 KM	1000	1000	Americano
VF-1	Tecolote	VF-16-016	VF-02-010	6,394	41.5 KM	1000	1000	Americano
VF-1	Tecolote	VF-02-010	VF-03-100	1,210	40.5 TA	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-03-100	VF-05-005	1,105	45 KM	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-05-005	VF-05-005	14	49 TA	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-05-005	VF-01-005	4	50 CM	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-01-005	VF-00-005	92	49 TA	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-00-005	VF-00-700	505	50 CM	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-00-700	VF-04-002	221	50 TA	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-04-002	VF-05-005	1,100	45 KM	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-05-005	VF-09-010	1,123	50 CM	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-09-010	VF-09-220	170	45 KM	1000	1000	Europeo
VF-1	Tecolote	VF-09-220	VF-09-211	500	49 PCL	1000	1000	Europeo

Columna 3  
Hoja 3 de 4

PROYECTO EN EL RAMAL V  
ORIENTAL - TEZOTLA/CAÑADA ANGOSTA  
DIVISIÓN JALAPA

Sección Número	REFERENCIA CARRILLES DE LA VÍA	LADO DERECHO LOCALIZACIÓN		TIPO DE MATERIAL	TIPO Y TAMA DEL RIEL	FECHA DE LAMINACION MES AÑO	DE FABRICACION
		DETALLE	AL KM				
V-7	Oriental	V-119-000	VF-01847	341	70 NM	1905	Americano
V-7	Oriental	VF-006-143	VF-0-552	210	70 CM	1910	Americano
V-7	Oriental	VF-006-153	VF-1-522	470	110,2 RE	1910	Americano
V-7	Oriental	VF-1-522	VF-1-540	17	90 NM	1905	Americano
V-7	Oriental	VF-1-540	VF-1-597	357	70 ASCR	1910	Americano
V-7	Oriental	VF-1-597	VF-1-611	14	70 CM	1910	Americano
V-7	Oriental	VF-1-611	VF-1-600	66	70 NM	1905	Americano
VF-1	Líbre	VF-1-600	VF-1-615	205	70 NM	1905	Americano
VF-1	Líbre	VF-1-615	VF-1-615	138	70 ASCR	1905	Americano
VF-1	Líbre	VF-1-615	VF-1-621	10,062	54 CM	1905	Americano
VF-1	Líbre	VF-1-621	VF-1-701	21	50 PCU	1900	Americano
VF-1	Líbre	VF-1-701	VF-1-670	2,977	50 CM	1905	Americano
VF-1	Líbre	VF-1-670	VF-1-600	135	90 ASCR	1900	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-000	VF-21-310	0,118	90 ASCR	1900	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-310	VF-21-381	465	50 MDR	1900	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-381	VF-21-399	16	50 CM	1905	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-399	VF-21-409	110	50 MDR	1900	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-409	VF-21-427	18	50 CM	1905	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-427	VF-21-482	2,155	50 MDR	1900	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-482	VF-21-107	35	50 CM	1905	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-107	VF-21-310	242	50 MDR	1900	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-310	VF-21-381	10	50 CM	1905	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-381	VF-21-409	2,115	50 MDR	1900	Americano
VF-1	Boca Llegada	VF-21-409	VF-21-000	510	50 MG	1900	Americano
VF-1	Mazel	VF-21-000	VF-21-317	1,257	50 MG	1900	Americano
VF-1	Mazel	VF-21-317	VF-21-278	10	50 CM	1905	Americano
VF-1	Mazel	VF-21-278	VF-21-381	205	50 MG	1905	Americano
VF-1	Mazel	VF-21-381	VF-21-379	10	50 CM	1905	Americano
VF-1	Mazel	VF-21-379	VF-21-036	6,475	50 MG	1905	Americano

Cadena 3  
Hoja 4 de 4

Borrador Número	RESIDENCIA CHATINELAS DE STA	LAT/ LONG (DE PRCO) LOCALIZACION		LONGITUD METROS	FPO Y TIPO DE BIEL	TIPO DE EXPOSICION		DE FABRICACION
		DEG. KM	AL. KM			ACE ANTENA	PROYECTIL	
VF-3	Mazatlan	VF-36-034	VF-36-331	1,345	60 ARCE	1000	1000	Americano
VF-3	Mazatlan	VF-36-031	VF-36-400	19	40 PVC	500	600	Americano
VF-3	Mazatlan	VF-36-030	VF-36-734	334	60 ARCE	1000	1000	Americano
VF-3	Mazatlan	VF-36-734	VF-36-731	23	50 CM	1000	1000	Americano
VF-3	Mazatlan	VF-36-165	VF-36-000	1,341	60 ARCE	1000	1000	Americano
VF-3	Mazatlan	VF-36-000	VF-41-000	1,000	60 MAR	1000	1000	Americano
VF-4	Zaragoza	VF-41-000	VF-41-020	9,078	40 MAR	1000	1000	Americano
VF-4	Zaragoza	VF-41-020	VF-41-072	50	50 CM	1000	1000	Americano
VF-4	Zaragoza	VF-41-072	VF-41-031	10	10 MAR	1000	1000	Americano
VF-4	Zaragoza	VF-41-031	VF-41-011	1,052	50 ARCE	1000	1000	Americano
VF-4	Zaragoza	VF-41-044	VF-41-050	1,000	50 CM	1000	1000	Americano
VF-4	Zaragoza	VF-41-050	VF-41-027	101	50 ARCE	1000	1000	Americano
VF-4	Zaragoza	VF-41-072	VF-50-001	1,000	60 ARCE	1000	1000	Americano
VF-4	Zaragoza	VF-50-001	VF-51-000	997	60 CM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-51-000	VF-51-010	930	50 CM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-51-000	VF-52-011	217	10 MAR	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-52-042	VF-54-187	3,945	10 NM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-54-187	VF-54-191	21	34 CM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-54-191	VF-54-208	110	70 ARCE	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-54-208	VF-55-190	1,291	55 ARCE	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-55-190	VF-56-221	615	50 CM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-56-221	VF-56-179	295	50 CM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-56-179	VF-56-172	911	55 ARCE	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-56-172	VF-57-050	213	50 CM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-57-050	VF-57-479	39	40 PVC	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-57-479	VF-57-169	370	50 DM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-57-169	VF-57-781	37	40 PVC	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-57-781	VF-58-166	341	50 NM	1000	1000	Americano
VF-5	Zaragoza	VF-58-166	VF-58-371	703	50 ALG	1000	1000	Americano
VF-6	Cerritos	VF-59-071	VF-59-277	492	34 CM	1000	1000	Americano

Artículo Número	DESCRIPCIÓN CANTIDAD/LA DE UNA	TAXAS (7500000) EN ALTAZAR 0000		IMPUESTO EN MIL.	ESTADO Y TIPO DE BICI	FECHA DE SALIDA/0000	PREDICHO DIA	DE FABRICACIÓN
		UN. SM.	UN. KM.					
VP-8	Cerradura	VP-59-253	VP-60-457	5,181	55 ASCE	1994	1991	Americano
VP-8	Cerradura	VP-59-457	VP-59-512	41	55 CM	1992	1990	Americano
VP-8	Cerradura	VP-59-718	VP-60-718	210	55 ASCE	1994	1991	Americano
VP-8	Cerradura	VP-60-718	VP-60-718	45	55 KM	1992	1992	Americano
VP-8	Cerradura	VP-60-798	VP-61-453	651	55 ASCE	1990	1994	Americano
VP-8	Cerradura	VP-61-453	VP-61-614	155	55 KM	1991	1995	Americano
VP-8	Cerradura	VP-61-614	VP-61-626	42	55 KM	1990	1990	Americano
VP-8	Cerradura	VP-61-695	VP-62-616	322	55 KM	1992	1992	Americano
VP-8	Cerradura	VP-62-616	VP-62-324	196	55 KM	1993	1993	Americano
VP-8	Cerradura	VP-62-324	VP-62-835	281	55 ASCE	1990	1990	Americano
VP-8	Cerradura	VP-62-835	VP-63-635	1,022	55 KM	1992	1993	Americano
VP-8	Cerradura	VP-63-635	VP-64-347	510	55 KM	1993	1993	Americano
VP-8	Cerradura	VP-64-347	VP-65-149	622	65 ASCE	1993	1990	Americano
VP-8	Cerradura	VP-65-149	VP-65-217	148	55 KM	1990	1990	Americano
VP-8	Cerradura	VP-65-217	VP-66-572	1,351	55 KM	1992	1992	Americano
VP-8	Cerradura	VP-66-572	VP-66-772	101	65 ASCE	1993	1993	Americano
VP-8	Cerradura	VP-66-772	VP-66-694	213	55 KM	1990	1990	Americano
VP-8	Cerradura	VP-66-694	VP-67-391	213	65 ASCE	1991	1994	Americano
VP-8	Cerradura	VP-67-391	VP-68-099	544	55 CM	1993	1990	Americano
VP-8	Cerradura	VP-68-099	VP-69-001	695	65 ASCE	1991	1994	Americano
VP-7	Tornopin	VP-69-000	VP-70-413	5,112	65 ASCE	1994	1994	Americano
VP-7	Tornopin	VP-70-413	VP-71-422	4	65 PCU	1993	1993	Americano
VP-7	Tornopin	VP-71-422	VP-70-422	4	55 KM	1993	1990	Americano
VP-7	Tornopin	VP-70-422	VP-70-422	4	55 KM	1991	1994	Americano
VP-7	Tornopin	VP-70-422	VP-70-422	101	55 ASCE	1991	1994	Americano
VP-7	Tornopin	VP-70-422	VP-70-422	4	55 KM	1993	1990	Americano
VP-7	Tornopin	VP-70-422	VP-70-422	31	65 PCU	1992	1992	Americano
VP-7	Tornopin	VP-70-422	VP-71-601	4,370	65 ASCE	1991	1994	Americano
VP-7	Tornopin	VP-71-601	VP-72-422	312	65 KM	1991	1991	Americano
VP-7	Tornopin	VP-72-422	VP-73-400	67	65 KM	1994	1994	Americano
VP-7	Tornopin	VP-73-400	VP-73-400	2	65 PCU	1992	1992	Americano

**Cadre 3**  
Hoja 8 de 8

número área	DENOMINACIÓN COORDENADAS DE VÍA	LADO (POBLADO LOCALIZACIÓN)		LONGITUD METROS	PROF. Y TIPO DE REGL.	TIPO DE LÍNEA DE AGUA		DÍA FABRICACIÓN
		DEL KM.	AL KM.			MJE	Predomina	
VV-1	Tecolutla	VF-76-400	VF-76-715	300	45 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-76-515	VF-76-734	0	50 PCT	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-76-734	VF-76-055	1,367	61,5 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-76-055	VF-61-000	1,470	45 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-61-000	VF-61-181	1,131	61,5 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-61-181	VF-61-322	201	45 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-61-322	VF-62-057	125	45 TA	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-62-057	VF-62-203	100	50 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-62-203	VF-61-351	0	45 CM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-61-351	VF-61-110	301	50 TA	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-61-110	VF-61-000	1,356	45 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-61-000	VF-60-000	100	45 TA	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-000	VF-60-700	500	45 CM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-700	VF-60-000	170	45 TA	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-000	VF-60-000	1,350	45 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-000	VF-60-000	354	45 CM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-000	VF-60-300	145	45 MM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-300	VF-60-000	101	45 PCT	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-000	VF-60-175	0	45 CM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-175	VF-60-100	120	45 PCT	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-100	VF-60-100	0	45 CM	1000	1000	Americana
VV-1	Tecolutla	VF-60-100	VF-60-117	12	45 PCT	1000	1000	Americana

Cuadro 4  
Hoja 1 de 4

TRÁFICO DE AUTOMÓVILES EN EL PAÍS, CLASIFICADO POR ESTACIONES REMITENTES DURANTE EL AÑO DE 1970

ESTACION REMITENTE	ESTACION DESTINATARIO	ARTICULO	CANTIDAD DE CARRIOS	PRECIO EN MILLENIUM	DEGRADACIÓN EN %	PROPORCIÓN POR TONELADA	TONELADAS KILOMÉTRICO
Oriental	Zaragoza, Pue.	Otros (s)	1	19,000	300,00	0,11	1,08
Oriental	Zaragoza, Pue.	Fardillo	1	35,000	300,00	0,11	1,48
Oriental	Zaragoza, Pue.	Otros (jardinería instrumentos)	1	18,000	155,50	0,14	1,08
Oriental	Oriental	Mánes de carro por metro	1	1,070	48,10	0,14	15
Oriental	Ed. Primera	Perillanos	6	161,350	33,100,00	0,10	311,303
Oriental	La Unión	Perillanos	9	35,100	1,301,41	0,19	6,329
Oriental	Pueblo	Mánes de carro por metro	1	72	31,31	0,11	81
Zaragoza	Zaragoza	Otros (mánes de carro por metro)	35	645,000	800,00	0,00	9,120
Líbreo	Pueblo	Comestible	3	102,500	3,634,25	0,19	8,730
Líbreo	La Unión	Perillanos	1	17,970	39,170	0,33	1,310
Líbreo	Bla. Láctea	Mánes de carro por metro	1	70	5,00	0,31	10
Líbreo	Pueblo	Mánes de carro por metro	1	1,760	124,00	0,39	430
Líbreo	Pueblo	Mánes de carro por metro	1	800	21,00	0,14	150
Zaragoza, Pue.	Tecolote	Perillanos	1	17,300	150,00	0,17	871
Zaragoza, Pue.	Otros Pollos	Jabón corrugado	2	58,500	8,351,41	0,10	61,046
Zaragoza, Pue.	Bla. Salta Pollos	Mánes de carro por metro	1	3,000	644,41	0,20	1,384
Zaragoza, Pue.	La Plata	Mánes de carro por metro	1	120	43,30	0,10	60
Zaragoza, Pue.	Ventanas VCI	Mánes de carro por metro	1	2,600	253,70	0,31	93
Zaragoza, Pue.	Tecolote	Mánes de carro por metro	1	160	5,00	1,00	5
Tecolote	Tamayo	Carbón vegetal	210	8,063,620	323,155,19	0,09	57,645,210
Tecolote	Cárdenas	Azucar	1	35,000	1,030,95	0,18	6,082
Tecolote	Cotorán, Ed.	Azucar	1	50,000	9,337,70	0,12	43,050
Tecolote	Juro Pagan	Fierro	1	21,000	1,794,80	0,14	31,304
Tecolote	Tamayo	Carbón mineral	2	47,9,0	5,041,95	0,01	53,185

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARRIOS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	PRIMEROS POTOS/TON.	TONELADAS KILOMETRO
Tuxtla G.	Ahuatlán	Cárdena mineral	1	54,100	6,001.01	0.07	85,573
Tuxtla G.	Berriozábal	Cárdena mineral	14	684,810	81,917.00	0.06	1113,883
Tuxtla G.	Bonito	Cárdena mineral	57	2344,820	269,060.43	0.09	3771,566
Tuxtla G.	Monterrey	Cobre	2	62,100	6,374.34	0.06	117,166
Tuxtla G.	Nuevo Laredo	Cobre	73	2364,000	210,777.15	0.13	4347,172
Tuxtla G.	Tampico	Cobre	1	62,100	6,316.17	0.07	94,336
Tuxtla G.	Rosita	Cobre	330	12310,000	17441,431.62	0.10	51100,101
Tuxtla G.	Nueva Laredo	Refinado de fierro	1	58,000	6,380.44	0.13	99,081
Tuxtla G.	Berriozábal	Mármol de hierro	1	182,100	16,870.87	0.06	330,760
Tuxtla G.	Chilpancingo	Mármol de - - manganoso	32	1491,270	182,422.82	0.06	3414,977
Tuxtla G.	Victor Rosales	Mármol de - - manganoso	1	100,900	12,000.00	0.06	110,700
Tuxtla G.	Chilpancingo	Mármol de - - manganoso	2	180,000	21,362.76	0.06	317,410
Tuxtla G.	Otula	Mármol de - - manganoso	140	7140,210	770,082.22	0.06	15751,463
Tuxtla G.	Tampico	Mármol de - - manganoso	1197	63171,000	8720,768.38	0.09	77100,000
Tuxtla G.	Villarreal VCI	Mármol de - - manganoso	1	54,300	6,182.07	0.06	11,000
Tuxtla G.	Tampico	Mármol de - - manganoso	1	52,000	6,211.00	0.07	78,307
Tuxtla G.	Nuevo Laredo	Petróleo crudo	1	54,000	6,330.64	0.12	80,081
Tuxtla G.	Jalapa	Arroz siliceo	15	709,930	60,987.00	0.11	699,000
Tuxtla G.	Matamoros	Castaña	1	74,000	9,413.71	0.10	19,031
Tuxtla G.	Vlazquez	Bol	1	154,900	21,450.98	0.10	309,330
Tuxtla G.	Coatzacoalcos	Bol	1	87,930	9,558.70	0.12	64,540
Tuxtla G.	Veracruz	Bol	1	90,000	9,870.00	0.11	42,950
Tuxtla G.	Vlpo	Oro en latón	1	172,930	25,954.20	0.10	166,785
Tuxtla G.	Matamoros, Tamp.	Orores	1	51,500	6,276.55	0.08	82,340
Tuxtla G.	Altamira	Orores	34	1442,910	12,036.00	0.13	601,120
Tuxtla G.	Matamoros	Orores	212	6750,110	206,620.01	0.20	1002,769
Tuxtla G.	R. Miquete	Orores	10	850,530	27,000.13	0.17	159,047

Cuadro 5  
Hoja 1 de 1

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARRON	PESO EN KILOGRAMOS	DIGRESO EN %	PRECIO MEDIO POR TON/RSM.	TONELADAS ALMACENADAS
Torimá	Tobacón	Otro	106	3,259,330	0.17	1,099,621	
Torimá	EIR	Otro	4	175,660	11,745.34	0.15	184,667
Torimá	Franfut	Otro	3	125,115	11,282.31	0.17	66,611
Torimá	Puerto Regata, Cund.	Desprendido de fábrica	11	315,970	112,174.72	0.19	3,141,634
Torimá	Bu Central	Vertillanitas	1	30,450	2,139.33	0.19	12,175
Torimá	Torimá	Zócalo corrugado	2	53,200	11,332.33	0.19	110,400
Torimá	Gómez Plata	Zócalo corrugado	10	485,000	95,467.11	0.19	465,165
Torimá	Orizaba	Zócalo corrugado	1	38,350	848.95	0.30	3,410
Torimá	Santiago, Pue.	Zócalo corrugado	1	71,050	137.39	0.19	1,400
Torimá	Rodríguez Clara	Mesón de cierre	1	14,000	1,132.50	0.19	1,160
Torimá	Bu Edmex	Mesón de cierre por metro	1	1,070	978.90	0.40	0,135
Torimá	Puente	Mesón de cierre por metro	1	48,830	5,112.39	0.38	14,110
Torimá	Bu Pedro de los Pinos	Mesón de cierre por metro	1	160	33.50	0.17	30
Torimá	Bu Luis Possef	Mesón de cierre por metro	1	150	30.55	0.40	100
Torimá	Mazatlán	Mesón de cierre por metro	1	740	497.95	0.43	917
Torimá	La Paz	Mesón de cierre por metro	1	190	72.80	0.45	135
Torimá	Monclova	Mesón de cierre por metro	1	310	61.90	0.47	99
Torimá	Mazatlán	Mesón de cierre por metro	1	1,150	1,135.70	0.30	1,370
Torimá	Aguascal.	Mesón de cierre por metro	1	6,040	215.33	0.36	642
Torimá	Jeddo	Mesón de cierre por metro	1	6,440	410.95	0.38	7,101
Torimá	Acapulco	Mesón de cierre por metro	1	3,000	121.55	0.32	430
Torimá	Orizaba	Mesón de cierre por metro	1	160	201.75	0.36	60
Torimá	Jeddo	Mesón de cierre por metro	1	170	12.90	0.34	20

Cuadro 6  
Hoja 4 de 6

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARGAS	PESO EN KILOGRAMOS	DIGERROS EN %	PROMEDIO POR TON./KM.	TONELADAS KILOMETRO
Tecolutla	Tampico	Mármol de Carr	1	43,500	0,983,10	0,07	53,070
Tecolutla	Oriental	Otros minerales	1	44,000	4,945,01	0,06	94,977
Tecolutla	Tampico	Otros minerales	3	294,750	94,348,36	0,07	164,870
Tecolutla	General Rivas	Otros minerales	1	31,750	5,220,01	0,07	73,418
Tecolutla	Oriental	Otros	3	144,930	4,835,27	0,06	13,344
Tecolutla	Tampico	Otros	6	310,620	10,000,00	0,10	166,971

TRÁFICO DE ARTÍCULOS EN EL RAMALES Y CLASIFICADOS POR ESTACIONES RECEPTORAS DURANTE EL AÑO DE 1971

ESTACIÓN RECEPTORA	ESTACIÓN ADMITIENTE	ARTÍCULO	CANTIDAD DE CARGOS	PESO EN KILOGRAMOS	IMPORTE EN \$	PROMEDIO POR TON/TON	TONELADAS KILOMÉTRICO
Oriental	Tecalita	Mánes de cerro por metro	+	8,300	193.75	0.13	672
Ocotlapez	Morillo	Perillas met.	2	43,350	5,751.52	0.10	58,611
Ocotlapez	La Unida	Perillas met.	1	38,500	630.00	0.10	4,251
Ocotlapez	Rio Salado	Mánes de cerro por metro	+	600	61.30	0.17	151
Ocotlapez	Ajula	Mánes de cerro por metro	+	600	36.00	0.17	61
Ocotlapez	Pueblo	Mánes de cerro por metro	+	100	10.00	0.10	90
Zaragoza	Zaragoza	Bit	8	34,000	47.50	0.09	540
Zaragoza	Zaragoza	Otros (Bit)	10	321,000	880.30	0.09	7,630
Lázaro	Mazamitla	Bit	1	36,000	2,163.30	0.09	24,130
Lázaro	Pueblo	Mánes de cerro por metro	+	60	6.00	0.12	1
Zaragoza, Pue.	Pantano	Mánes de cerro por metro	+	1,000	94.17	0.13	200
Zaragoza, Pue.	Rio Llano Potosi	Mánes de cerro por metro	+	6,000	1,753.30	0.36	6,300
Zaragoza, Pue.	La Plancha	Mánes de cerro por metro	+	30	4.30	0.10	30
Zaragoza, Pue.	Villanueva VIL	Mánes de cerro por metro	+	500	63.15	0.21	170
Zaragoza, Pue.	Tecalita	Mánes de cerro por metro	+	3,100	32.00	0.34	62
Zaragoza	Lada Pascua	Mánes de cerro por metro	+	610	134.16	0.20	622
Tecalita	Rio Bartolo	Carbón vegetal	1	30,000	8,103.00	0.13	15,766
Tecalita	Tecalita	Carbón vegetal	107	2'630,640	240,660.87	0.10	2'393,041
Tecalita	Mazamitla	Carbón vegetal	1	32,650	5,334.00	0.16	67,104
Tecalita	Las Vegas	Maderas corrientes	1	30,000	328.00	0.10	3,160
Tecalita	Callejón, Río.	Arroz	1	50,550	5,452.10	0.12	44,332
Tecalita	Rioita	Gasteria	1	10,850	5,146.25	0.05	73,177
Tecalita	Monterrey	Cebolla mimbres	1	45,300	4,397.16	0.07	67,571
Tecalita	Nuevo Laredo	Cebolla mimbres	24	1'072,760	210,894.80	0.10	2'143,561

Cuadro 3  
Hoja 3 de 3

ESTACION DECEPTEORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARBON	PERCENTAJE RECORRIDO	INGRESOS EN \$	PROMEDIO POR TON/UNI \$	TOTALIZADORES KILOMETRO
Tecolutla	Temala	Carbón mineral	1	24,900	2,818.22	4.16	27,390
Tecolutla	Rehinita	Carbón mineral	4	331,000	35,332.00	0.07	293,456
Tecolutla	Barronero	Carbón mineral	86	1312,310	518,792.64	0.04	1546,310
Tecolutla	Aren	Carbón mineral	1	101,100	10,351.21	0.07	158,861
Tecolutla	Riviera	Carbón mineral	44	2126,170	221,341.84	0.07	2185,002
Tecolutla	Autrigon	Otro	1	46,720	5,057.82	0.12	46,952
Tecolutla	Rioverde Lerdo	Otro	66	2451,360	818,347.12	0.12	3,307,818
Tecolutla	Timpano	Otro	1	47,510	5,250.21	0.07	48,322
Tecolutla	Barronero	Otro	305	8786,500	281,342.85	0.06	10,378,251
Tecolutla	Riviera	Otro	121	1720,050	526,150.87	0.06	4,651,571
Tecolutla	Puerto	Explota de hierro	1	45,340	5,179.71	0.12	7,751
Tecolutla	Chilapa	Mineral de manganeso	43	2722,000	109,154.38	0.06	1,954,181
Tecolutla	Mátemoros, Tempe	Mineral de manganeso	47	2742,140	120,195.21	0.06	1,964,003
Tecolutla	Lada	Mineral de manganeso	1	40,030	5,044.19	0.14	27,497
Tecolutla	Vista Rosales	Mineral de manganeso	5	271,970	31,265.12	0.06	244,934
Tecolutla	Chilapan	Mineral de manganeso	1	181,770	18,609.81	0.06	304,276
Tecolutla	Gallaga	Mineral de manganeso	12	2101,170	368,146.52	0.06	5,218,110
Tecolutla	Zumpire	Mineral de manganeso	936	50,254,210	1,951,107.91	0.07	12,146,109
Tecolutla	Nativia	Mineral de manganeso	1	421,160	7,310.70	0.12	40,341
Tecolutla	Timpano	Otro mineralles	1	63,150	5,318.18	0.07	76,023
Tecolutla	Ventura VCL	Otro mineralles	107	7361,310	597,166.49	0.04	2,177,713
Tecolutla	Ventura VCL	Otro mineralles	11	651,100	54,305.42	0.23	205,310
Tecolutla	Barronero	Arena - grava	1	45,000	6,746.57	0.07	64,771
Tecolutla	Jalipa	Arena - grava	21	595,910	18,758.46	0.11	138,650
Tecolutla	Zaragoza, Pue	Piedra caliza	3	81,000	10,000.00	0.11	2,611
Tecolutla	Viviente	Sel	1	27,000	3,772.56	0.10	37,497
Tecolutla	Cuauhtemoc	Sel	1	25,000	3,413.75	0.15	34,275

Cuadro 6  
Rep I de 3

TRÁFICO DE ARTÍCULOS EN EL RAILWAY EN CLASIFICACIÓN POR ESTACIONES RECEPTORAS DURANTE EL AÑO DE 1972

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARGOS	PESO EN KILOGRAMOS	DIGRESIÓN %	INMEDIATO POR TON. KM.	TONELES ALUMINIO
Ocotlán	Bellavista	Fertilizantes	1	35,000	3,351.25	0.11	17,40
Ocotlán	Panteón	Másc de cierre por estero	-	150	11.35	0.32	16
Ocotlán	Pueblo	Másc de cierre por estero	-	1,100	10.70	0.39	10
Rancho	Zacatlán	Otros	33	114,000	547.40	0.00	6,20
Rancho	Zacatlán	Másc de cierre por estero	-	18,000	91.00	0.09	20
Liberia	Panteón	Másc de cierre por estero	-	170	12.55	0.30	0
Liberia	Pueblo	Másc de cierre por estero	-	150	8.70	0.41	16
Saraguro	Cd. Juárez	Forrejos	1	10,000	1,342.00	0.08	62,150
Saraguro, Pue.	San Pedro de los Pinos	Arena - grava	43	3'006,320	101,165.00	0.10	603,877
Saraguro, Pue.	Totolapa	Fertilizantes	1	39,000	300.00	0.31	96
Saraguro, Pue.	Panteón	Másc de cierre por estero	-	1,500	131.10	0.35	517
Saraguro, Pue.	Totolapa	Másc de cierre por estero	-	4,100	31.00	0.33	111
Totolapa	Tonala	Carbón vegetal	99	1'433,300	170,874.00	0.10	1'797,210
Totolapa	Los Márquez, Hgo.	Arena	2	95,700	10,791.42	0.13	87,071
Totolapa	Culiacán, Sinal.	Arena	2	110,000	10,880.00	0.12	131,512
Totolapa	Huervo Ladrón	Carbón mineral	120	6'051,940	632,512.77	0.08	8'921,912
Totolapa	Tancítaro	Carbón mineral	1	30,000	2,040.00	0.02	32,000
Totolapa	Bolívar	Carbón mineral	5	317,020	31,435.94	0.07	472,057
Totolapa	Barrandera	Carbón mineral	10	2'170,390	287,375.81	0.07	3'031,301
Totolapa	Bonito	Carbón mineral	25	1'744,770	147,811.20	0.07	2'413,803
Totolapa	Reyes La Frontera	Coke	143	4'113,510	1,093,931.32	0.12	5'299,572
Totolapa	Barrandera	Coke	156	6'512,470	753,100.43	0.08	9'013,861
Totolapa	Bonito	Coke	160	6'214,070	714,211.25	0.08	9'002,951
Totolapa	Territorios	Coke	1	46,240	300.00	0.41	651
Totolapa	Materias	Másc de cierre general	1	50,300	5,163.07	0.31	35,000

Continúa en la parte posterior

TRÁCTICO DE ARTÍCULOS EN EL RAILWAY FVP CLASIFICADOS POR ESTACIONES RECEPTORAS DURANTE EL AÑO DE 1972

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARRON	PESO EN KILOGRAMOS	DISTANCIA EN KM.	PROPIEDAD POR TON. KM.	TONELADAS KILOMETRICAS
Oreopar	Bella Cris	Perfilitantes	1	15,000	3,111,20	0.12	37,336
Oreopar	Pedroza	Menos de cotto por sacos	1	150	11,30	0.32	40
Oreopar	Pedroza	Menos de cotto por sacos	1	1,300	10,70	0.35	110
Zarita	Zarita	Otros	13	414,000	547,40	0.00	6,210
Zarita	Zarita	Menos de cotto por sacos	1	10,000	23,00	0.00	230
Liberia	Pedroza	Menos de cotto por sacos	1	170	13,50	0.30	0
Liberia	Pedroza	Menos de cotto por sacos	1	150	9,70	0.41	10
Barriguan	Cd. Juarez	Ensayos	1	10,000	1,140,00	0.04	92,160
Barriguan, Pue.	Rio Pedro de los Pinos	Arena - grava	49	2004,320	182,568,00	0.18	333,832
Barriguan, Pue.	Tecuila	Perfilitantes	1	10,000	300,00	0.31	960
Barriguan, Pue.	Pedroza	Menos de cotto por sacos	1	1,300	131,10	0.35	517
Barriguan, Pue.	Tecuila	Menos de cotto por sacos	1	1,500	91,00	0.32	311
Tecuila	Tamela	Carbón vegetal	79	1'633,500	170,376,00	0.18	1'797,240
Tecuila	Los Mochis, Ssa.	Arroz	2	99,250	10,295,00	0.18	181,050
Tecuila	Culiacán, Ssa.	Arroz	2	218,000	10,000,00	0.12	131,520
Tecuila	Nuevo Laredo	Carbón mineral	120	6'454,940	631,122,77	0.06	3'931,312
Tecuila	Tamela	Carbón mineral	1	20,000	3,048,00	0.03	92,000
Tecuila	Bebano	Carbón mineral	5	315,070	31,435,00	0.01	472,610
Tecuila	Barranquerito	Carbón mineral	44	2'110,990	281,325,81	0.01	8'034,561
Tecuila	Huerta	Carbón mineral	31	1'114,170	143,411,39	0.01	2'913,675
Tecuila	Nuevo Laredo	Cafe	143	6'113,350	1'063,921,33	0.12	9350,512
Tecuila	Barranquerito	Cafe	156	6'512,470	711,200,43	0.06	8'682,612
Tecuila	Huerta	Cafe	160	6'514,070	711,211,35	0.06	8'682,912
Tecuila	Tecuila	Cafe	1	44,240	300,00	0.43	611
Tecuila	Mazatlanas	Mínimo de base panizo	1	50,200	5,183,07	0.21	35,000

Cuadro 8  
Nº 3-461

ESTACION RECEPTORA	ESTACIONES ORIGINATRICES	ARTICULO	CANTIDAD DE CARRON	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	PROMEDIO POR TONELADA \$	TONELADAS KILOMETRO
Torreón	Chivas	Mármol de maz- garito	81	2318,410	181,351.34	0.99	21748,860
Torreón	Mazatlán	Mármol de maz- garito	27	1741,130	11,356.41	0.48	2153,761
Torreón	La Colorada	Mármol de maz- garito	68	2164,370	141,951.14	0.99	2131,166
Torreón	Berrión	Mármol de maz- garito	3	143,150	11,231.39	0.99	353,099
Torreón	Gómez	Mármol de maz- garito	135	7309,380	746,995.19	0.99	11'693,527
Torreón	Tempo	Mármol de maz- garito	132	10730,170	911,760.99	0.97	67'559,847
Torreón	Oriental, Chi.	Mármol de maz- garito	4	167,110	90,494.21	0.97	200,956
Torreón	Pomita	Mármol de maz- garito	1	47,610	1,332.36	0.11	8,114
Torreón	Zalaya	Mármol de maz- garito	1	64,110	1,029.18	0.99	14,312
Torreón	Perote	Mármol de maz- garito	4	191,870	11,174.34	0.11	84,528
Torreón	Tampico	Oxido mineral	1	45,170	1,190.10	0.97	55,197
Torreón	Villarreal VCT	Arena adhesiva	3	310,430	14,339.75	0.23	21,197
Torreón	Monterrey	Fierro en barra	1	44,790	1,119.79	0.99	46,214
Torreón	Jalisco	Arena - grava	1	50,000	4,833.50	0.11	48,300
Torreón	Zaragoza, Pue.	Arena - grava	1	55,000	156.00	0.21	400
Torreón	Querétaro	Arena ártica	1	50,050	1,766.70	0.15	15,820
Torreón	Jalisco	Arena ártica	12	504,470	51,370.97	0.11	501,733
Torreón	Matamoros	Caucho	1	52,110	2,183.73	0.16	13,546
Torreón	Villarreal VCT	Bet	1	31,100	1,077.35	0.11	10,574
Torreón	Selma Cruz	Bet	1	51,500	4,633.55	0.11	44,339
Torreón	Matamoros	Oxígeno (80%)	1	26,700	1,333.07	0.02	61,204
Torreón	Matamoros	Oxígeno	364	13'711,610	601,918.61	0.17	17273,644
Torreón	Nuevo Laredo	Jabón corriente	4	191,630	24,714.49	0.06	191,535
Torreón	Torreón	Jabón corriente	2	91,360	7,332.00	0.10	71,616
Torreón	Gómez Palacio	Jabón corriente	13	1'025,813	144,300.15	0.19	1'469,000
Torreón	Zaragoza, Pue.	Ladrillo	1	1,000	300.00	1.00	300

Cuadro 6  
Hoja 1 de 3

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGIERIMOS EN %	PROHEDIO POR TON./KM.	TOTALIDAD KILOMETROS
Tequila	Nueva Laredo	Chico (Gádorillo)	1	45,100	5,331.69	0.11	59,311
Tequila	Reyes Mta	Menos de chico por estero	-	5,110	344.85	0.41	910
Tequila	Panamá	Menos de chico por estero	-	81,060	7,300.84	0.38	20,654
Tequila	Bco. Pedro de los Pinos	Menos de carro por estero	-	100	16.90	0.55	51
Tequila	Monterrey	Menos de carro por estero	-	1,320	188.71	0.28	3,643
Tequila	Tlaltenango	Menos de carro por estero	-	130	41.65	0.31	160
Tequila	Querétaro	Menos de carro por estero	-	3,130	551.89	0.30	1,948
Tequila	Guadalajara	Menos de carro por estero	-	118,810	12,811.10	0.07	164,823
Tequila	Mazatlán	Menos de carro por estero	-	640	129.65	0.65	300
Tequila	Bacal Águilas	Menos de carro por estero	-	130	8.60	0.47	23
Tequila	Puerto	Menos de carro por estero	-	6,340	464.35	0.56	1,116
Tequila	Oriental	Menos de carro por estero	-	99	1.00	0.62	6
Tequila	Zacapu, Inv.	Menos de carro por estero	-	7,750	511.00	0.24	340
Tequila	Chihuahua	Menos de man gaseo	4	308,610	17,541.05	0.04	322,479

Detalle 7  
Hoja 1 de 3

TRAFFICO DE ARTICULADOS EN EL RUMBO VPM CLASIFICADOS POR ESTACIONES RECEPTORAS DURANTE EL AÑO DE 1973

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULADO	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	DISTANCIAS EN KM.	PROMEDIO POR TON./KM.	TONELADAS MIGRANTES
Ocotlán	Pedroso	Máximo de carro por metro	1	90	32.00	1.70	11
Ocotlán	Puebla	Máximo de carro por metro	1	1,000	64.30	0.30	211
Tuxtla	Zacatlán	CR-100	17	319,900	460.90	0.30	6,347
Lleras	Veteranos VCI	B-10	1	30,000	1,937.50	0.15	18,200
Lleras	Tahmek	Partilladas	1	30,000	341.00	0.30	1,021
Zaragoza	Cosoleacaque	Partilladas	2	60,910	3,040.50	0.15	23,197
Zaragoza, Pue.	Tenancingo	Partilladas	1	30,000	300.00	0.30	900
Zaragoza, Pue.	Bos. Salitre	Máximo de carro por metro	1	100	15.00	0.30	14
Zaragoza, Pue.	Oriental	Máximo de carro por metro	1	100	15.00	0.30	6
Tuxtla G.	Durango	Maderas corrientes	1	51,000	6,300.00	0.00	108,010
Tuxtla G.	Puerto	Aros	1	61,750	1,003.75	0.15	16,220
Tuxtla G.	Isla Morelos, Hu.	Aros	1	100,000	10,199.00	0.15	157,700
Tuxtla G.	Azua Plegas	Perros	1	50,000	1,971.00	0.14	14,120
Tuxtla G.	Nervo Laredo	Carbón mineral	141	1'261,250	830,770.20	0.00	111'059,913
Tuxtla G.	Playas Negras	Carbón mineral	29	1'911,150	65,360.13	0.00	27,000,222
Tuxtla G.	Sabina	Carbón mineral	1	65,000	6,626.75	0.07	46,015
Tuxtla G.	Barranquilla	Carbón mineral	29	1'911,900	65,330.13	0.07	27,000,220
Tuxtla G.	Puerto	Carbón mineral	2	120,100	12,244.75	0.07	168,170
Tuxtla G.	Isla Pajaritos	Carbón mineral	1	65,000	6,544.25	0.07	95,275
Tuxtla G.	Nervo Laredo	Cale	300	11'040,640	3'653,414.67	0.11	30'154,021
Tuxtla G.	Playas Negras	Cale	11	417,000	38,722.10	0.11	775,211
Tuxtla G.	Barranquilla	Cale	162	7'199,400	410,621.22	0.04	10'482,374
Tuxtla G.	Nanita	Cale	14	1'911,250	214,507.28	0.00	27,000,211
Tuxtla G.	Oriental	Cale	2	-	-	-	-
Tuxtla G.	Pachoca	Máximo de mazapano	1	61,300	2,346.00	0.10	13,510
Tuxtla G.	Charras	Máximo de mazapano	107	5'276,900	387,113.10	0.08	4'587,531

Cuadro 1  
Hoja 3 de 3

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARGOS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	PROMEDIO POR TON./KMT.	TONELADAS KILOMETRO
Tuxtla Gutiérrez	Cárdenas	Mineral de manganeso	1	38,150	2,610.71	0.06	33,849
Tuxtla Gutiérrez	Nueva Laredo	Mineral de manganeso	1	98,870	8,397.33	0.06	105,652
Tuxtla Gutiérrez	Matamoros	Mineral de manganeso	141	4725,650	1701,191.05	0.06	12,032,641
Tuxtla Gutiérrez	La Colorada	Mineral de manganeso	39	1373,150	111,875.49	0.07	1,181,253
Tuxtla Gutiérrez	Chilpancingo	Mineral de manganeso	1	51,750	4,750.01	0.05	47,394
Tuxtla Gutiérrez	Galeana	Mineral de manganeso	125	1'941,600	601,013.43	0.05	11'130,875
Tuxtla Gutiérrez	Tampico	Mineral de manganeso	143	8'388,240	651,306.81	0.07	10'074,165
Tuxtla Gutiérrez	Oriental	Mineral de manganeso	1	-	-	-	-
Tuxtla Gutiérrez	Perote	Mineral de manganeso	2	150,000	8,765.00	0.12	88,150
Tuxtla Gutiérrez	Matamoros	Mineral de zinc	1	87,310	6,763.95	0.06	102,850
Tuxtla Gutiérrez	Cherres	Otro mineral de zinc	1	90,160	6,981.71	0.06	63,940
Tuxtla Gutiérrez	Nueva Laredo	Arena sílica	1	31,950	2,146.92	0.11	37,949
Tuxtla Gutiérrez	Jalapa	Arena sílica	13	600,750	57,343.29	0.11	507,033
Tuxtla Gutiérrez	Villarreal CVI	Sel	1	50,200	3,164.50	0.10	31,000
Tuxtla Gutiérrez	Atlixco	Sel	6	105,950	64,002.38	0.10	102,011
Tuxtla Gutiérrez	Jaltipán	Sel	1	51,150	3,457.10	0.11	10,743
Tuxtla Gutiérrez	Matamoros	Oros (M)	1	51,200	2,129.92	0.03	79,002
Tuxtla Gutiérrez	Matamoros	Oros	291	14'924,320	808,875.49	0.10	3'133,752
Tuxtla Gutiérrez	Oriental	Oros	1	-	-	-	-
Tuxtla Gutiérrez	Quetzaltenango	Fertilizantes	1	44,220	2,062.11	0.11	14,190
Tuxtla Gutiérrez	Totolapan	Jabón saponificado	4	120,510	14,162.50	0.10	160,300
Tuxtla Gutiérrez	Gómez Palacio	Jabón confejado	26	811,470	116,164.90	0.10	1'143,277
Tuxtla Gutiérrez	Querétaro	Productos lácteos	1	10,610	1,101.95	0.10	9,611
Tuxtla Gutiérrez	Nueva Laredo	Produtos químicos	7	48,100	10,481.21	0.14	74,545
Tuxtla Gutiérrez	Nueva Laredo	Otros	5	247,310	53,561.00	0.14	340,115

Cuadro 2  
Hoja 3 de 3

ESTACION RECEPTORA	ESTACION IMPONENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARRON	PRECIO EN MIL. HABAN	INGRESO EN \$	PROMEDIO POR TON. KHM	TONELADAS KILOMETRO
Tecoluta	Boca del Rio	Mazos de cañizo por cincuenta	1,870	363.75	677		360
Tecoluta	Puerto	Mazos de cañizo por cincuenta	49,700	9,351.52	451		19,852
Tecoluta	Boc Pueblo de los Pinos	Mazos de cañizo por cincuenta	395	57.25	22		122
Tecoluta	Monterrey	Mazos de cañizo por cincuenta	1,370	1,161.10	1,600		1,600
Tecoluta	Tatitlán	Mazos de cañizo por cincuenta	70	36.35	0.60		0
Tecoluta	Querétaro	Mazos de cañizo por cincuenta	2,770	904.00	0.32		8,868
Tecoluta	Durango	Mazos de cañizo por cincuenta	300	331.10	0.30		90
Tecoluta	Mazatlan	Mazos de cañizo por cincuenta	1,370	353.15	0.30		411
Tecoluta	Puerto	Mazos de cañizo por cincuenta	940	64.30	0.60		102

Cuadro 3  
Hoja 1 de 4

TRAFFICO DE ARTICULOS EN EL RAILCAR TYPE CLASIFICADO POR ESTACIONES DE REPARTO DURANTE EL AÑO DE 1970

ESTACION REPARTO	ESTACION DESTINATARIO	ARTICULO	CANTIDAD DE CARRIOS	PERO EX. ELECTROGRABADOR	ENVERGADA EN %	PROMEDIO POR TON/KM	TONELAJE KILOMETRIC
Oriental	Oriental	Cemento	1	154,920	367.35	0.12	2,124
Zacate	Zacate	Otras fases de otros productos	1	158,000	366.00	0.09	1,400
Zacate	Zacate	Mámen de carbón por tonelos	1	18,000	32.00	0.09	570
Líbres	Puerto	Aireles	1	48,000	1,360.00	0.13	6,320
Líbres	Mazatlán	Aireles	1	50,000	1,360.00	0.13	6,550
Líbres	Bal. Ista de la Paz	Puerto	1	54,010	1,360.00	0.13	7,399
Líbres	Ciudad	Aceite vegetal	1	25,000	364.05	0.11	3,441
Líbres	Puerto	Mámen de carbón por tonelos	1	50	5.00	1.00	50
Zaragoza	Ciudad Mx	Fertilizantes	61	2'600,070	110,310.00	0.16	775,662
Zaragoza	Topoche	Fertilizantes	2	100,000	1,000.00	0.10	20,000
Zaragoza, Pue.	Oriental	Fertilizantes	1	50,260	610.10	0.11	5,661
Zaragoza, Pue.	Tuxtla Gto	Fertilizantes	2	100,000	600.00	0.10	20,000
Zaragoza, Pue.	Puerto	Mámen de carbón por tonelos	1	1,240	100.00	0.20	248
Zaragoza	Zinacantepec	Mámen de carbón por tonelos	1	700	310.50	0.16	2,325
Zaragoza, Pue.	Oaxaca Morelos	Mámen de carbón por tonelos	1	1,910	600.00	0.20	1,780
Zaragoza, Pue.	Villahermosa, V.C.	Mámen de carbón por tonelos	1	1,170	140.00	0.22	454
Zaragoza, Pue.	Puerto	Mámen de carbón por tonelos	1	310	35.75	0.381	121
Torreón	Durango	Maderas torneadas	1	15,000	1,000.00	0.06	34,000
Torreón	Topobampo	Maderas torneadas	1	30,000	1,314.00	0.10	67,035
Torreón	Ciudad	Aireles	1	20,150	2,910.00	0.10	12,761
Torreón	Los Mochis, S.L.P.	Aireles	1	20,150	1,171.37	0.12	24,210
Torreón	Zaragoza, Pue.	Máte	1	17,100	300.00	0.10	171
Torreón	Villahermosa, V.C.	Otras fases	1	30,000	1,425.00	0.10	10,200
Torreón	Nuevo Laredo	Cárbo mineral	61	2'347,810	294,800.04	0.06	700,344

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CANTOS	TIPO EN ALMACENAMIENTO	INGRESO EN \$	MONTO DEDUCIDO POR TON/ASIGN.	TONELADAS ALOMETRICO
Tecatitlán	Piedras Negras	Carbón mineral	28	17351,510	174,146.00	0.00	1147,510
Tecatitlán	Saltos	Carbón mineral	18	6761,460	681,467.39	0.07	7075,460
Tecatitlán	Borriquilla	Carbón mineral	17	815,440	82,815.83	0.07	1187,810
Tecatitlán	Nueva Laredo	Cobre	194	12370,990	2160,272.17	0.11	18'927,421
Tecatitlán	Piedras Negras	Cobre	52	911,470	101,358.70	0.11	1'495,416
Tecatitlán	Borriquilla	Cobre	193	8172,330	941,394.52	0.08	17326,004
Tecatitlán	Nueva Laredo	Cobre	41	1300,840	135,836.40	0.06	2411,510
Tecatitlán	Charras	Mineral de manganeso	115	5560,730	611,566.35	0.06	6'907,475
Tecatitlán	Laguna Nica	Mineral de manganeso	5	45,100	5,411.02	0.00	39,814
Tecatitlán	Vallarta	Mineral de manganeso	1	11,910	1,093.02	0.20	11,828
Tecatitlán	Nueva Laredo	Mineral de manganeso	3	163,760	17,953.12	0.00	102,170
Tecatitlán	Mazatlán	Mineral de manganeso	618	23781,610	2067,111.12	0.06	20'701,337
Tecatitlán	La Colorada	Mineral de manganeso	47	2369,750	184,466.16	0.07	2'971,741
Tecatitlán	Gallinas	Mineral de manganeso	4	307,500	31,334.00	0.06	617,363
Tecatitlán	Mazamitla	Mineral de manganeso	1	50,600	4,387.07	0.01	61,182
Tecatitlán	Cárdenas	Mineral de manganeso	1	40,000	3,754.00	0.10	40,346
Tecatitlán	Tampico	Mineral de manganeso	194	51369,570	613,602.94	0.07	14'050,162
Tecatitlán	Maz. Oriz.	Mineral de manganeso	1	84,800	8,195.00	0.04	158,000
Tecatitlán	Mazatlán	Mineral de cinc	1	64,560	7,058.97	0.06	64,116
Tecatitlán	Nueva Laredo	Otros minerales	1	46,500	10,248.12	0.14	71,471
Tecatitlán	Mazatlán	Otros minerales	2	171,510	27,395.10	0.06	244,734
Tecatitlán	Vallarta VCI	Otros minerales	17	1'064,410	62,587.95	0.22	561,800
Tecatitlán	Isla Pájaro	Otros minerales	2	82,120	11,487.44	0.07	175,143
Tecatitlán	Cambres, Col.	Otros minerales	1	60,840	6,164.87	0.06	164,783
Tecatitlán	Mondarrey	Otros (minerales)	1	805,370	11,300.00	0.04	261,814

Cuadro 3  
Hoja 3 de 4

ESTACION RECEPTORA	ESTACION REMITENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CARGAS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	PROMEDIO POR TON/TON.	TONELADAS KILOMETRO
Tecolutla	Mazamorras	Otro	1	301,160	50,857.97	0.00	103,520
Tecolutla	Pedro Negrete	Otro	1	44,700	10,352.10	0.14	51,714
Tecolutla	Ventanas VCI	Otro	1	41,160	10,287.21	0.13	14,320
Tecolutla	Calea	Arena - grava	18	1'206,800	61,000.00	0.10	421,461
Tecolutla	Bns Pedro de los Pinos	Arena - grava	1	50,000	3,000.00	0.10	15,000
Tecolutla	Jaligas	Arena oficio	15	744,000	51,841.71	0.11	620,000
Tecolutla	Ventanas VCI	Sal	19	613,000	36,363.77	0.14	215,000
Tecolutla	Balsas Cruz	Sal	6	104,500	12,512.05	0.10	104,500
Tecolutla	Mazamorras	Otro (Sal)	377	14'143,940	900,000.00	0.10	1'934,967
Tecolutla	Oriental	Particulares	19	400,070	8,000.00	0.10	44,150
Tecolutla	Mazatlan	Piedra para concreto	1	20,000	4,000.00	0.10	20,000
Tecolutla	Torreto	Asfalto corrugado	3	100,000	30,150.00	0.10	100,000
Tecolutla	Otros Poblados	Asfalto corrugado	11	1'000,700	300,341.74	0.10	90,000
Tecolutla	Huerto La Pista	Asfalto en edificios	1	65,000	8,107.54	0.14	65,000
Tecolutla	Huerto La Pista	Otro (magnetita siliciana)	10	600,700	100,000.00	0.14	70,000
Tecolutla	Patzaco	Mármol de cerro por metro	-	60,500	4,770.13	0.10	15,000
Tecolutla	Bns Pedro de los Pinos	Mármol de cerro por metro	-	100	27.04	0.10	0
Tecolutla	Bns Lote Potosi	Mármol de cerro por metro	-	12,970	3,095.00	0.21	0,310
Tecolutla	Monterrry	Mármol de cerro por metro	-	6,100	3,770.00	0.30	10,321
Tecolutla	Guadalupe Jara	Mármol de cerro por metro	-	3,810	900.00	0.20	2,040
Tecolutla	Cárdenas	Mármol de cerro por metro	-	1,000	1,307.50	0.10	7,043
Tecolutla	Tempo	Mármol de cerro por metro	-	70	22.45	0.10	0
Tecolutla	Bastucu	Mármol de cerro por metro	-	1,300	312.15	0.23	530
Tecolutla	Mazatlan	Mármol de cerro por metro	-	3,100	643.00	0.47	1,764

**Cuadro B**  
Hoja 1 de 4

ESTACION RECEPTORA	ESTACION EMITIENTE	ARTICULO	CANTIDAD DE CANTOS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	PROMEDIO POR TONELADA	TONELAJE KILOMETRICO
Tecolote Ma	Aguascal	Mesón de cerro por metro	-	1,910	155,00	83,44	41
Tecolote Ma	Puebla	Mesón de cerro por metro	-	2,110	141,00	67,38	35
Tecolote Ma	Oriental	Mesón de cerro por metro	-	750	36,00	48,00	11

## TRÁFICO DE ARTÍCULOS EN EL RAMAL "C" CLASIFICADOS POR ESTACIONES REMITENTES DURANTE EL AÑO DE 1978

ESTACIÓN REMITENTE	ESTACIÓN RECEPTORA	ARTÍCULO	CANTIDAD DE CARRIOS	PESO EN KILOCUATRAS	INGRESOS EN \$	PROMEDIO POR TON./KMC \$	TONELADAS KILOMÉTRICO
Oriental	Tuxtla	Otros (Otros artículos)	3	119,930	4,375.37	0.36	13,344
Oriental	Tuxtla	Jabón corriente	1	39,330	664.00	0.16	1,616
Oriental	Oriental	Mámen de carro por metro	1	1,070	64.10	0.14	11
Oriental	Tuxtla	Mámen de carro por metro	1	750	501.30	0.66	66
Orizágora	La Unida	Fertilizante	1	10,000	210.00	0.10	1,100
Bautista	Maderas	Mineral de hierro	10	406,170	22,110.00	0.04	495,340
Bautista	Bautista	Otros (mámen de hierro)	30	648,000	856.00	0.08	9,720
Burgos, Pue.	Oriental	Otros (variedad de mámenes de carbón)	1	19,000	500.00	0.26	1,000
Burgos	Burgos	Fertilizantes	1	27,000	150.00	0.17	174
Burgos, Pue.	Tuxtla	Jabón corriente	1	33,050	550.10	0.16	1,000
Burgos, Pue.	Oriental	Ladrillo	1	25,000	360.00	0.14	1,425
Burgos, Pue.	Oriental	Otros	1	19,000	150.00	0.16	1,000
Burgos, Pue.	Piedras	Mámen de carro por metro	1	100	84.00	0.81	100
Burgos	Mazatlán	Mámen de carro por metro	1	1,750	634.15	0.36	3,600
Burgos	Villarrica	Mámen de carro por metro	1	1,600	340.81	0.27	890
Tuxtla	La Unida	Máis	1	35,000	821.50	0.14	1,425
Tuxtla	Xalapa	Mineral de hierro	1	35,000	1,290.00	0.17	1,150
Tuxtla	Piedras Negras, Coah.	Mineral de magnetita	1	50,160	6,910.34	0.06	81,430
Tuxtla	Jalpa	Otros	1	50,150	3,533.94	0.13	19,488
Tuxtla	Tlaxiapan	Otros	11	355,170	33,161.73	0.33	165,530
Tuxtla	Maderas	Otros	51	253,170	506,199.37	0.08	2,523,567
Tuxtla	Chilchota	Otros	14	400,420	134,940.10	0.08	1,931,416
Tuxtla	Cd. Juárez	Otros	2	102,140	23,454.94	0.04	318,910
Tuxtla	Cuauhtémoc	Otros	5	252,710	25,348.79	0.11	311,227

Cuadro 6  
Hoja 2 de 2

ESTACION REMITENTE	ESTACION RECEPTORA	ARTICULO	CANTIDAD DE CARGOS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	PROMEDIO POR TONELADA \$	TONELADAS KILOMETRICO
Tuxtla G.	Piedras Negras, Coah.	Otros	41	2964,910	204,551.13	0.00	5346,345
Tuxtla G.	Mazatlan	Otros	199	10,644,000	1,764,973.51	0.07	19,375,571
Tuxtla G.	Rosario, Pue.	Otros	67	3,234,720	154,558.75	0.23	421,646
Tuxtla G.	Veracruz, Ver.	Perfumerias	1	21,300	15.00	0.15	114
Tuxtla G.	Puebla	Mante de cera por botella	-	180	21.00	0.50	91
Tuxtla G.	Acapulco	Mante de cera por botella	-	140	20.10	0.31	63
Tuxtla G.	Monterrey	Mante de cera por botella	-	610	245.67	0.39	774
Tuxtla G.	Irapuato	Mante de cera por botella	-	70	15.10	0.30	13
Tuxtla G.	Zaragoza, Pue.	Mante de cera por botella	-	180	5.00	0.00	5

Cálculo 10  
Hoja 1 de 3

TRÁFICO DE ALUMINIO EN EL HABLA "VPM" CLASIFICADO POR ESTACIONES REMITENTES DURANTE EL AÑO DE 1971

ESTACIÓN REMITENTE	ESTACIÓN RECEPTORA	ARTÍCULO	CANTIDAD DE CARGOS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	PHONERIO POR TON/ KM \$	TONELAJE ALUMINIO
Oriental	Tecolotlán	Máximo de cero por metro	+	940	25.50	0.13	61
Orizópolis	Mo. Alvarado P.	Cabida	3	291,180	1,229.85	0.15	13,051
Orizópolis	Jalisco	Máx	1	10,570	427.00	0.17	3,374
Zacatlán	Zacatlán	Bol	2	16,000	67.00	0.09	540
Zacatlán	Zacatlán	Otros (Bol)	29	321,000	990.30	0.09	7,870
Zacatlán	Tlaxco	Máximo de cero por metro	+	96	23.24	0.14	41
Lleras	Huixtán	Máx	1	11,830	1,132.10	0.13	3,437
Zaragoza, Pue.	Tecolotlán	Piedra volada	3	41,500	650.00	0.17	2,874
Zaragoza	Guanajuato	Máximo de cero por metro	+	30	1.00	0.38	11
Zaragoza	Mazatlán	Máximo de cero por metro	+	110	69.75	0.20	144
Zaragoza, Pue.	Villanueva VCI	Máximo de cero por metro	+	1,100	130.35	0.24	164
Tecolotlán	Mosquerrey	Mineral de manganoso	1	41,000	4,441.50	0.06	37,185
Tecolotlán	Cd. Frayoles	Mineral de aux-ganado	13	615,110	68,047.76	0.07	831,641
Tecolotlán	Monterrey	Mineral de zinc	1	45,250	5,568.85	0.06	42,835
Tecolotlán	Cd. Frayoles	Mineral de zinc	4	201,960	19,840.41	0.07	211,911
Tecolotlán	Cd. Frayoles	Otros minerales	1	60,330	3,060.80	0.07	60,330
Tecolotlán	Tlajomulco	Otros (minerales)	11	549,370	38,184.40	0.23	163,713
Tecolotlán	Monterrey	Otros	17	2'410,060	258,477.01	0.02	6,360,111
Tecolotlán	Chihuahua	Otros	30	990,330	123,651.10	0.07	1,483,112
Tecolotlán	Guadalajara	Otros	6	382,450	40,316.30	0.12	344,119
Tecolotlán	Piedras Negras	Otros	34	1'710,480	161,831.15	0.06	2'727,513
Tecolotlán	Cd. Frayoles	Otros	375	18'933,210	1'410,900.11	0.01	25'188,415
Tecolotlán	Guaymas, Son.	Otros	2	19,300	8,391.10	0.18	51,511
Tecolotlán	Pachuca	Ebanos de vidrio devueltos	1	15,000	467.25	0.23	3,015
Tecolotlán	Zaragoza, Pue.	Fertilizantes	1	27,000	300.00	0.35	934
Tecolotlán	Pantano	Máximo de cero por metro	+	70	11.00	0.50	27

ESTACION REMITENTE	ESTACION RECIBIDORA	ARTICULO	CANTIDAD DE CARGOS	PREZO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	PROBLETO POR TONELADA \$	TONELADAS RECIBIDAS
Tecolotlán	Aztlánherc	Molino de cerro por estero	-	150	26.13	0.21	89
Tecolotlán	Montezuma	Molino de cerro por estero	-	930	334.11	0.27	1,110
Tecolotlán	Guanajuato	Molino de cerro por estero	-	2,440	812.03	0.36	2,313
Tecolotlán	Mazatlán	Molino de cerro por estero	-	400	134.00	0.28	68
Tecolotlán	Puebla	Molino de cerro por estero	-	40	5.00	0.71	7
Tecolotlán	Oriente	Molino de cerro por estero	-	3,300	153.75	0.33	472
Tecolotlán	Barragán, Pue.	Molino de cerro por estero	-	2,150	11.60	0.34	61
Tecolotlán	Cerroblanca	Molino de cerro por estero	-	310	0.20	0.79	110

Cuadro II  
Hoja 1 de 3

TRÁFICO DE ARTÍCULOS EN EL RAILWAY CLASIFICADOS POR ESTACIONES REMITENTES Y GUANTE EL AÑO DE 1978

ESTACION REMITENTE	ESTACION RECEPTORA	ARTICULO	CANTIDAD DE CARGOS	PESO EN KILOGRAMOS	IMPUESTOS EN \$	PILENARIO POR TON./KM \$	TONELADAS KILOMETRO
Orizaba	Tuxtla	Mesa de cerro por metro	-	80	1.00	0.62	0
Zacatlán	Zacatlán	Otros	31	414,000	147.40	0.00	6,210
Zacatlán	Zacatlán	Mesa de cerro por metro	-	16,000	33.80	0.00	270
Zaragoza, Pue.	Tuxtla	Arena - grava	1	15,000	150.00	0.31	450
Zaragoza, Pue.	Tuxtla	Ladrillo	1	6,000	200.00	1.89	160
Zaragoza, Pue.	Versalles VCT	Mesa de cerro por metro	-	3,200	231.61	0.32	780
Zaragoza, Pue.	Tuxtla	Mesa de cerro por metro	-	1,750	133.00	1.34	240
Tuxtla	Tuxtla	Cafe	1	46,250	160.00	0.43	994
Tuxtla	Mazatlán	Mineral de manganoso	1	60,050	5,000.00	0.06	16,711
Tuxtla	Cd. Madero	Mineral de manganeso	1	50,000	7,482.01	0.07	111,000
Tuxtla	Cd. Madero	Mineral de manganeso	1	252,310	35,474.36	0.07	542,270
Tuxtla	Cd. Madero	Otros minerales	1	101,510	11,100.00	0.00	171,194
Tuxtla	Panuco	Otros (minerales)	2	97,250	6,000.00	0.23	29,953
Tuxtla	Tlalpujahua	Otros	10	500,000	34,721.02	0.23	151,622
Tuxtla	Balbuena	Otros	1	240,010	25,064.12	0.00	271,961
Tuxtla	Mazatlán	Otros	54	1'726,640	212,927.10	0.00	3'447,970
Tuxtla	Aguascalientes	Otros	6	380,000	32,964.00	0.10	321,160
Tuxtla	General Bravo	Otros	5	253,150	30,894.03	0.09	260,951
Tuxtla	Chilpancingo	Otros	31	1'180,510	117,094.51	0.07	2'331,729
Tuxtla	Guadalupe	Otros	4	180,450	20,180.71	0.12	131,287
Tuxtla	Piedras Negras	Otros	34	1'112,110	170,161.74	0.06	2'772,590
Tuxtla	Cd. Madero	Otros	400	2031,110	2'023,225.07	0.07	27'410,655
Tuxtla	Ixmiquilpan	Otros	1	50,000	5,100.00	0.00	51,850
Tuxtla	Zaragoza, Pue.	Fertilizantes	1	30,000	300.00	0.31	900
Tuxtla	Panuco	Mesa de cerro por metro	-	110	30.19	0.52	55
Tuxtla	Acuña	Mesa de cerro por metro	-	140	34.29	0.32	85

Cuadro 11  
Reja 3 de 3

ESTACION REMITENTE	ESTACION RECEPTORA	ARTICULO	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	PROBLEDO POR TONELADA	TONELADAS KILOMETRO
Tuxtla G.	Monterrey	Menos de Carrera por metro	-	1,410	300.38	0.18	1,297
Tuxtla G.	Tuxtla G.	Menos de Carrera por metro	-	1,330	395.48	0.31	1,711
Tuxtla G.	Oaxaca de Juarez	Menos de Carrera por metro	-	1,330	338.07	0.30	1,330
Tuxtla G.	Zaragoza, Pue.	Menos de Carrera por metro	-	4,500	81.00	0.22	18

Cuadro 13  
Hoja 1 de 2

TRÁFICO DE ARTÍCULOS EN EL ESTADO, TIPO CLASIFICADO POR ESTACIONES DE MÉTAL EN CUANTO EL AÑO DE 1970

ESTACIONES DE MÉTAL	ESTACIONES RECEPTORAS	ARTÍCULOS	CANTIDAD DE CARRIOS	PESO EN KILOGRÁMOS	DURACIÓN EN H	PROMEDIO POR CARRIO EN H	TONELADAS KILOMETROS
Oriental	Tuxtla	Otros	3	-	-	-	-
Oriental	Tuxtla	Mármol de maa- gno	1	-	-	-	-
Oriental	Tuxtla	Otros (estaciona- do)	1	100,100	600,00	0,30	2,010
Oriental	Zacapa, Pue.	Mármol de cañón por metro	1	100	0,09	0,43	6
Zacapa	Zacapa	Otros (estaciona- do)	17	282,800	694,40	0,09	4,741
Tuxtla	Cd. Pionero	Mármol de ma- gno	1	155,500	11,274,37	0,07	310,354
Tuxtla	Mazatlán	Mármol de ma- gno	1	155,500	11,154,10	0,09	171,405
Tuxtla	Mazatlán Región	Mármol de ma- gno	2	110,600	11,472,60	0,07	175,832
Tuxtla	Cd. Pionero	Mármol de ma- gno	11	112,100	10,478,05	0,07	342,858
Tuxtla	Cd. Pionero	Mármol de carni- lo	1	60,310	4,933,38	0,07	61,037
Tuxtla	Panuco	Otros (estaciona- do)	2	90,370	6,340,18	0,33	30,360
Tuxtla	Tlalpujahua	Otros	12	646,340	51,194,38	0,33	188,117
Tuxtla	Bellavista	Otros	14	711,540	75,309,70	0,09	830,318
Tuxtla	Mazatlán	Otros	74	2'175,000	300,752,00	0,06	4'736,075
Tuxtla	General Díaz	Otros	10	807,600	81,240,30	0,08	1'131,174
Tuxtla	Cihuatlán	Otros	19	1'175,450	141,544,13	0,07	2'114,172
Tuxtla	Piedras Negras	Otros	12	7'145,840	254,382,75	0,07	2'851,250
Tuxtla	Cd. Pionero	Otros	162	23'608,600	2'364,051,89	0,07	31'895,519
Tuxtla	Zacapa, Pue.	Varillados	1	20,000	20,00	0,38	800
Tuxtla	Cd. Pionero	Vainas y ladrillos	1	50,810	5,003,22	0,07	88,085
Tuxtla	Panuco	Mármol de cañón por metro	1	310	33,35	0,31	65
Tuxtla	Mazatlán	Mármol de cañón por metro	1	100	47,75	0,42	110
Tuxtla	Mazatlán	Mármol de cañón por metro	1	2,410	109,36	0,35	3,096
Tuxtla	Guadalupe	Mármol de cañón por metro	1	70	36,45	0,11	61
Tuxtla	Zacapa	Mármol de cañón por metro	1	320	42,95	0,31	193

Cuadro 11  
Hoja 1 de 2

ESTACION REMITENTE	ESTACION RECEPTORA	ARTICULO	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	PROFECIO POR TONELADA \$	TONELADAS KILOMETRO
Torrelave	Villarrica YCI	Máscaras de carbón por metro	-	1,230	399.05	6.30	78
Torrelave	Talcahuano	Máscaras de carbón por metro	-	130	6.00	6.30	36

Censo 19  
Ruta 1 de 3

TRAFICO DE ARTICULOS DE FUERZA Y VEN CLASIFICADOS POR ESTACIONES REMITENTES DURANTE EL AÑO DE 1919.

ESTACION REMITENTE	ESTACION RECEPTORA	ARTICULO	CANTIDAD DE CARGOS	PESO EN REQUERIMIENTO	INGRESOS EN \$	PERMEDIOS POR TON. KM.	TONELAJE ALMACENADO
Oriental	Oriental	Cebada	3	154,320	147,30	0.41	2,274
Oriental	Zaragoza	Fertilizantes	1	50,219	613,10	0.21	1,459
Oriental	Torrelita	Fertilizantes	10	494,070	8,482,00	0.13	66,193
Oriental	Torrelita	Molino de carrao por estero	1	750	34,80	0.54	17
Orientepe	Tlalnepantla	Mijo	1	31,120	1,125,15	0.14	10,401
Zacatlán	Zacatlán	Otros ferrocarriles	1	134,000	166,80	0.09	1,059
Zacatlán	Zacatlán	Molino de carrao por estero	1	10,000	33,60	0.09	230
Barroquilla, Pue.	Torrelita	Mijo	1	19,100	300,00	0.55	50
Barroquilla, Pue.	Saltillito	Carbón mineral	1	3,050	725,10	0.21	1,011
Torrelita	Piedras Negras	Molino de manganeso	1	54,120	2,100,00	0.32	13,50
Torrelita	Monterrey	Molino de manganeso	1	180,000	11,999,00	0.39	203,00
Torrelita	Piedras Negras	Molino de manganeso	1	60,000	3,347,00	0.07	79,00
Torrelita	Cd. Victoria	Molino de manganeso	1	255,180	26,180,84	0.06	243,20
Torrelita	Piedras Negras	Otros minerales - de manganeso	1	59,240	6,111,30	0.33	10,30
Torrelita	Tlalnepantla	Otros	11	561,630	21,180,17	0.23	144,111
Torrelita	Saltillito	Otros	3	255,060	26,571,81	0.10	306,00
Torrelita	Lerma	Otros	1	50,000	5,482,50	0.09	62,40
Torrelita	Monterrey	Otros	107	5,470,810	602,379,10	0.09	6942,10
Torrelita	Guanajuato	Otros	2	101,000	11,781,65	0.06	142,10
Torrelita	Ciudad Victoria	Otros	11	863,330	101,743,60	0.07	1924,70
Torrelita	Piedras Negras	Otros	18	919,430	131,177,00	0.07	2460,70
Torrelita	Cd. Victoria	Otros	493	76,926,020	2,644,407,03	0.07	35369,30
Torrelita	Guanajuato	Otros	1	51,500	5,186,40	0.12	45,10
Torrelita	Tlaxco, Pue.	Fertilizantes	2	100,000	600,00	0.13	2,30
Torrelita	Pomar	Molino de carrao por estero	1	560	77,62	0.43	17
Torrelita	Monterrey	Molino de carrao por estero	1	1,910	400,85	0.21	2,45

Cuadro 13  
Hoja 2 de 2

ESTACION REMITENTE	ESTACION RECEPTORA	ARTICULO	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INDUCCION EN \$	PROMEDIO POR TON/AM \$	TONELADAS KILOMETRO
Torrelita	Melgar Noveno	Máscara de carre por metro	1	110	34.65	0.49	31
Torrelita	Pueblo	Máscara de carre por metro	1	110	34.65	0.49	31
Torrelita	Militarizado	Máscara de carre por metro	1,970	229.10	0.49	506	

Cuadro IV

**CALCULO DE LOS COSTOS DE OPERACION E INVERSION ACTUALIZADOS PARA EL PROYECTO DE LA  
LNEA PENOE - TEZUITLAN  
(TENENCIA ALTERNATIVA CONSISTENTE EN LA CONSTRUCCION DE LA NUEVA LNEA PENOE - TEZUITLAN)**

AÑO	Largo Kms.	Tarifa Transporte Pesos (Miles)	CVE/TDR	Costo anual de operacion (Miles de Pesos)	Factor de actualizacion	Costo anual actualizado (Miles de Pesos)	Inversion (Miles de Pesos)	Inversión Actualizada (Miles de Pesos)
1977	01	600	25.50	9,648.70	1.000	9,648.70	60,000.00	60,000.00
1978	02	611	25.50	10,024.34	0.993	10,023.33	64,033.34	63,359.33
1979	03	623	25.50	10,404.81	0.971	10,404.82	-	-
1980	04	634	25.50	10,783.41	0.912	10,784.34	-	-
1981	05	645	25.50	11,163.05	0.856	11,165.16	-	-
1982	06	656	25.50	11,542.68	0.801	11,548.91	-	-
1983	07	667	25.50	11,922.34	0.757	11,943.00	-	-
1984	08	678	25.50	12,301.98	0.713	12,323.23	-	-
1985	09	689	25.50	12,681.63	0.671	12,709.33	-	-
1986	10	700	25.50	13,061.28	0.634	13,085.91	-	-
1987	11	711	25.50	13,441.03	0.602	13,476.92	-	-
1988	12	722	25.50	13,820.78	0.574	13,860.32	-	-
1989	13	733	25.50	14,200.53	0.547	14,232.65	-	-
1990	14	744	25.50	14,580.29	0.521	14,611.80	-	-
1991	15	755	25.50	14,960.04	0.496	15,108.90	-	-
1992	16	766	25.50	15,340.80	0.473	15,449.10	-	-
1993	17	776	25.50	15,721.56	0.451	15,859.45	-	-
1994	18	787	25.50	16,102.31	0.430	16,365.61	-	-
1995	19	798	25.50	16,483.07	0.410	16,776.01	-	-
1996	20	811	25.50	16,863.82	0.391	17,987.00	-	-
1997	21	822	25.50	17,244.58	0.374	18,033.79	-	-
1998	22	834	25.50	17,625.34	0.358	18,665.93	-	-
1999	23	845	25.50	18,006.10	0.343	19,119.81	-	-
2000	24	857	25.50	18,386.86	0.329	19,344.11	-	-
2001	25	868	25.50	18,767.61	0.316	19,381.11	-	-
				106,183.14		103,304.81		
				311,488.30				

**TRAFFICO DE ARTICULOS EN EL RAMAL "VF" CLASIFICADOS  
POR PRODUCTOS, DURANTE EL AÑO DE 1970**

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<b><u>MINERALES</u></b>				
Manganoso	1,294	72'669, 140	6'149, 872.54	94'078, 759
Carbón Mineral	69	3'543, 680	372, 847.49	4'334, 229
Coke	406	15'633, 780	1'988, 894.03	19'861, 708
Otros Minerales	21	1'124, 540	88, 565.84	983, 558
<b><u>INDUSTRIALES</u></b>				
Jabón Corriente	23	687, 530	87, 858.21	871, 433
Fertilizantes	11	409, 200	37, 215.91	363, 390
Otros	54	1'518, 470	117, 058.07	1'169, 484
<b><u>INORGANICOS</u></b>				
Arena	15	705, 930	68, 087.00	595, 805
Sal	7	272, 530	32, 685.65	307, 136
Otros	431	15'122, 540	635, 815.18	3'354, 053
<b><u>AGRICOLAS</u></b>				
Otros	3	99, 660	8, 136.55	61, 646

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<u>DE LA SELVA</u>				
Otros	219	5'085, 820	532, 155.15	5'645, 260
<u>DERIVADOS DEL PETROLEO</u>				
Otros	1	38, 400	6, 829.44	59, 021
Total	2, 554	116'911, 220	10'126, 021.06	131'685, 482
Menos de carro por entero	-	84, 830	10, 605.36	26, 621
<b>T O T A L</b>	<b><u>2, 554</u></b>	<b><u>116'996, 050</u></b>	<b><u>10'136, 626.42</u></b>	<b><u>131'712, 103</u></b>

TRAFFICO DE ARTICULOS EN EL RAMAL "VF" CLASIFICADOS  
POR PRODUCTOS, DURANTE EL AÑO DE 1971

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<b>MINERALES</b>				
Manganoso	1,176	69'736, 380	5'962, 415.56	86'400, 400
Carbón Mineral	164	9'219, 740	1'025, 905.45	12'590, 641
Coke	414	16'245, 090	2'115, 578.89	22'452, 930
Otros	120	8'087, 520	658, 044.80	2'708, 653
<b>INDUSTRIALES</b>				
Jabón Corriente	27	789, 400	113, 038.10	1'112, 109
Fertilizantes	3	83, 730	6, 575.57	62, 969
Otros	12	519, 780	108, 141.40	749, 368
<b>INORGANICOS</b>				
Arena	11	505, 510	48, 756.46	426, 650
Sal	5	118, 800	9, 397.35	89, 042
Otros	566	15'139, 220	673, 768.49	3'882, 384
<b>AGRICOLAS</b>				
Otros	2	99, 400	10, 598.63	117, 509

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<u>DE LA SELVA</u>				
Otros	170	3'723, 470	388, 638.89	4'079, 052
Total	2, 670	124'268, 040	11'120, 857.59	134'759, 707
Menos de carro por entero	-	97, 380	15, 159.21	40, 472
<b>T O T A L</b>	<b><u>2, 670</u></b>	<b><u>124'365, 420</u></b>	<b><u>11'136, 016.80</u></b>	<b><u>134'800, 179</u></b>

TRAFICO DE ARTICULOS EN EL RAMAL "VF" CLASIFICADOS  
POR PRODUCTOS, DURANTE EL AÑO DE 1972

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<b><u>MINERALES</u></b>				
Manganeso	1,664	87'217,860	7'422,579.51	109'781,137
Carbón Mineral	217	11'307,720	1'339,383.83	17'064,146
Coke	460	19'216,700	2'627,666.11	28'682,874
Otros	5	301,050	25,526.13	191,888
<b><u>INDUSTRIALES</u></b>				
Jabón Corriente	39	1'268,440	178,947.44	1'811,453
Fertilizantes	2	55,000	2,451.25	18,360
Otros	24	464,160	10,839.05	75,781
<b><u>INORGANICOS</u></b>				
Arena	14	644,520	61,159.75	527,359
Sal	2	82,600	6,309.80	54,813
Otros	417	15'864,340	712,072.53	4'208,233
<b><u>AGRICOLAS</u></b>				
Otros	6	299,290	33,715.82	310,777

Cuadro 16  
Hoja 2 de 2

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<u>DE LA SELVA</u>				
Otros	79	1'633, 900	170, 974.89	1'797, 290
Total	2, 929	138'355, 580	12'591, 626.11	164'524, 111
Menos de carro por entero	-	231, 120	22, 480.63	196, 937
<b>T O T A L</b>	<b><u>2, 929</u></b>	<b><u>138'586, 700</u></b>	<b><u>12'614, 106.74</u></b>	<b><u>164'721, 048</u></b>

TRAFFICO DE ARTICULOS EN EL RAMAL "VF" CLASIFICADOS  
POR PRODUCTOS, DURANTE EL AÑO DE 1973

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<b><u>MINERALES</u></b>				
Manganeso	552	29'810,530	2'913,811.91	41'165,923
Carbón Mineral	213	10'957,420	1'337,963.58	16'742,821
Coke	530	22'714,580	3'414,668.45	34'278,585
Otros	2	117,470	12,475.72	147,799
<b><u>INDUSTRIALES</u></b>				
Jabón Corriente	30	939,920	135,248.40	1'323,577
Fertilizantes	5	178,150	6,620.18	40,499
Otros	24	604,050	65,890.82	468,448
<b><u>INORGANICOS</u></b>				
Arena	14	638,400	64,512.21	564,901
Sal	9	457,300	35,371.68	303,821
Otros	292	14'575,530	608,955.32	3'811,755
<b><u>AGRICOLAS</u></b>				
Otros	4	171,750	13,776.34	112,059

Cuadro 17  
Hoja 2 de 2

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<u>DE LA SELVA</u>				
Otros	3	63,680	8,036.66	105,518
Total	1,678	81'028,780	8'625,770.27	99'065,706
Menos de carro por entero	-	61,160	8,639.62	22,879
T O T A L	<u>1,678</u>	<u>81'089,940</u>	<u>8'625,770.89</u>	<u>99'088,585</u>

TRA FICO DE ARTICULOS EN EL RAMAL "VF" CLASIFICADOS  
POR PRODUCTOS, DURANTE EL AÑO DE 1974

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<b><u>MINERALES</u></b>				
Manganeso	792	44'161,710	4'728,659.38	59'532,117
Carbón Mineral	170	9'259,460	1'037,769.76	14'017,753
Coke	552	23'403,680	3'475,562.84	35'271,351
Otros	39	2'211,740	219,679.99	2'079,863
<b><u>INDUSTRIALES</u></b>				
Jabón Corriente	42	1'208,430	173,474.39	1'701,666
Fertilizantes	76	3'556,750	132,677.58	849,274
Otros	13	585,500	120,327.14	853,815
<b><u>INORGANICOS</u></b>				
Arena	16	744,860	71,841.71	628,662
Sal	23	969,620	52,175.72	410,925
Otros	297	15'394,640	660,496.28	4'072,098
<b><u>AGRICOLAS</u></b>				
Otros	18	553,870	22,700.24	157,873

Cuadro 18  
Hoja 2 de 2

PRODUCTOS	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESOS EN \$	TONELADAS KILOMETRO
<u>DE LA SELVA</u>				
Otros	3	43,030	6,509.80	68,694
Total	2,041	102'093,290	10'701,874.83	119'644,091
Menos de carro por entero	-	106,520	14,312.60	50,497
<b>T O T A L</b>	<b>2,041</b>	<b>102'199,810</b>	<b>10'716,187.43</b>	<b>119'694,588</b>

Cuadro 19

RESUMEN DE LOS VOLUMENES TOTALES RECIBIDOS Y REMITIDOS  
POR ESTACIONES DEL RAMAL "VF" DURANTE LOS 5 AÑOS ANALIZADOS

ESTACIONES RECEPTORAS

AÑO	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	Promedio por ton./km. \$	TONELADAS KILOMETRO
1970	2, 554	116'996, 050	10'136, 626.42	23.94	131'712, 103
1971	2, 670	124'365, 420	11'136, 016.80	14'56	134'800, 179
1972	2, 929	138'586, 700	12'614, 106.74	12.42	99'088, 585
1973	1, 678	81'089, 940	8'625, 770.89	12.42	99'088, 585
1974	2, 041	102'199, 810	10'716, 187.43	14.48	119'694, 588

Cuadro 19

RESUMEN DE LOS VOLUMENES TOTALES RECIBIDOS Y REMITIDOS  
POR ESTACIONES DEL RAMAL "VF" DURANTE LOS 5 AÑOS ANALIZADOS

ESTACIONES REMITENTES

AÑO	CANTIDAD DE CARROS	PESO EN KILOGRAMOS	INGRESO EN \$	Promedio por ton./km. \$	TONELADAS KILOMETRO
1970	622	29'785, 010	2'634, 936.98	14.75	35'343, 845
1971	584	28'131, 170	2'639, 912.91	8.02	38'426, 659
1972	580	28'561, 850	2'830, 649.85	8.74	37'847, 487
1973	701	34'697, 110	3'486, 847.70	5.59	46'362, 445
1974	688	36'186, 140	3'621, 535.24	6.12	47'045, 628

## C A P I T U L O   II

2.1. Los pasos que se siguieron para la realización del proyecto ferroviario de la línea Perote - Teziutlán son:

- a) Proyecto en planta del eje de la vía .
- b) Perfil del eje.
- c) Proyecto de la subrasante sobre el perfil.
- d) Secciones transversales de construcción.
- e) Cálculo de volúmenes .
- f) Cálculo de curvas horizontales .
- g) Cálculo de curvas verticales .

Los planos inherentes a dicho proyecto, se ane  
xan al final del presente trabajo.

a) Proyecto en Planta del Eje de la Vía

Para el trazo de la línea preliminar o sea la --  
línea a pelo de tierra para un ferrocarril, es necesario  
contar con planos representativos del terreno a una - -  
escala adecuada, los cuales en la actualidad se obtienen

mediante la aerofotogrametría, o bien dicha línea puede ser trazada directamente sobre el terreno.

La línea a pelo de tierra que es la preliminar a la línea definitiva, es una línea quebrada que une una serie de puntos entre los cuales debe existir, una pendiente admisible por el ferrocarril.

Para poder marcar los puntos antes mencionados sobre los planos, se emplea un compás de puntas, el cual necesita una abertura igual a la relación que existe entre la equidistancia de niveles y la pendiente máxima adoptada para el proyecto, es decir:

$$\text{Abertura del compás} = \frac{\text{Equidistancia de niveles}}{\text{Pendiente}}$$

Para el proyecto que me ocupa, la pendiente máxima utilizada fué del 2% (no compensada); y la equidistancia de niveles es de 2 y 10 metros, de tal forma que para el terreno con curvas de nivel a cada 2 metros la abertura del compás fué:

$$\text{Abertura del compás} = \frac{2}{0.02} = 100 \text{ metros}$$

y para el terreno con curvas de nivel cada 10 metros la-  
abertura del compás fué:

$$\text{Abertura del compás} = \frac{2}{0.02} = 500 \text{ metros}$$

Dichas aberturas deberán estar a la misma --  
escala con que está dibujada la configuración del terre-  
no en el plano.

Por lo tanto para iniciar el trazo de la línea a -  
pelo de tierra, se le da la abertura calculada al compás-  
de puntas y partiendo del punto inicial se procede a mar-  
car una serie de puntos, los que unidos nos da la línea a  
pelo de tierra, que como ya se mencionó es la base pa-  
ra proyectar la línea definitiva.

Una vez trazada la línea a pelo de tierra, se --  
trazó la línea definitiva con tangentes lo más grandes --  
posibles, y pegadas lo máximo posible a la línea preli- --  
minar.

Las tangentes se unieron mediante curvas hori-  
zontales.

b) Perfil del Eje

Para dibujar el perfil del eje se procedió de la forma siguiente:

Primero se obtuvieron las elevaciones del eje de la vía a cada 40 metros, lo que fué logrado con auxilio de las curvas de nivel que configuran la planta en los planos.

Como segundo paso se gratificó el perfil, el cual tiene como ordenadas las elevaciones y como abscisas el kilometraje.

c) Proyecto de la Subrasante sobre el Perfil

La subrasante es el perfil del eje de las terrazas terminadas.

La subrasante se representó sobre el perfil del eje de la vía, mediante líneas rectas, con sus respectivas pendientes y unidas de una pendiente a otra, por curvas verticales tangentes a ellas.

Con la subrasante proyectada se procuró com--  
pensar lo más posible los cortes y los terraplenes, lo --  
que se logró pegando la subrasante lo más posible al per  
fil del terreno, sin sobreasar la pendiente máxima - -  
empleada, que es del 2%.

d) Secciones Transversales de  
Construcción

Estas son secciones o perfiles del terreno, nor  
males al eje proyectado en planta, las cuales serán en -  
corte o terraplén según lo indique el perfil.

Para conocer los espesores de corte o terra- -  
plén, se obtuvo a cada 40 metros la diferencia de cotas-  
entre el terreno y la subrasante.

La pendiente o talud de las excavaciones y te--  
rraplenes dependerá de la clase de terreno que se encuen  
tre, pués en cada caso debe dársele la inclinación de --  
reposo natural para evitar derrumbes.

La inclinación de los taludes utilizados en el --  
proyecto que se presenta son:

En los primeros 15 km.

Para terraplenes 1.5 : 1

Para cortes 1.0 : 1

(taludes para tierra)

y en el kilometraje restante

Para terraplenes 1.25 : 1

Para cortes 0.50 : 1

(taludes para roca suelta)

e) Cálculo de Volúmenes

El volumen de material de excavación y de relleno se calculó en forma gruesa, debido a que la escala de los planos topográficos no permitió obtener puntos ambos lados del eje proyectado en planta, para la configuración del terreno normal al eje de la vía.

Por lo que se procedió a obtener el espesor medio, para cada cambio de condición de excavación o relleno, que se fué presentando.

Una vez obtenido el espesor y conocida la inclinación de los taludes, se calculó el área, que multiplicada por la longitud de corte o relleno, da el volumen aproximado de material de excavación o de relleno.

Lo anterior se realizó cada kilómetro y los resultados se muestran en el Cuadro No. 1.

f) Curvas Horizontales

Son las que se emplean en planta, con el objeto de cambiar de una dirección a otra, uniendo los tramos rectos, estas curvas son arcos de circunferencia.

Las curvas horizontales pueden ser de dos tipos:

- A) Curvas Simples
- B) Curvas Compuestas

A) Curvas Simples

Las curvas simples están constituidas por un tramo de una sola circunferencia, donde la cuerda o el arco de 20 metros, son la base del cálculo y traza-

do de las curvas, midiéndose en grados y minutos.

Los elementos que constituyen la curva simple son -  
los siguientes:

<b>A</b>	-	Deflexión
<b>PI</b>	-	Punto de Inflexión
<b>PC</b>	-	Punto de Comienzo
<b>PT</b>	-	Punto de Término
<b>R</b>	-	Radio
<b>ST</b>	-	Subtangente
<b>C</b>	-	Cuerda
<b>g</b>	-	Grado de Curvatura
<b>CP</b>	-	Cuerda Principal
<b>LC</b>	-	Longitud de la Curva
<b>SC</b>	-	Subcuerda
<b>g'</b>	-	Subgrado
<b>M</b>	-	Ordenada Media
<b>E</b>	-	Externa

De los elementos antes mencionados, los que son --  
base para el cálculo de los demás son:

### Deflexión ( $\Delta$ )

### Grado de Curvatura (g)

### Cuerda (c)

La deflexión se obtuvo directamente con transportador en la planta del proyecto, sobre el eje de la vía, siendo esta deflexión, la diferencia de rumbos entre dos rectas, las cuales se cortan en un punto denominado PI (Punto de Inflexión).

El grado máximo de curvatura empleado es de  $g = 8^\circ$ , el cual es un valor que queda al criterio del proyectista, de tal forma que el eje de la vía se adapte lo mejor posible a la configuración del terreno.

Grado de curvatura → Es el ángulo en el centro de la curva que subtienede un arco de 20 metros, resultando inversamente proporcional al radio.

Un gran círculo, dividido en  $360^\circ$ , define arcos o cuerdas de longitud variable con el radio del círculo.

Cuando el arco mide 20 metros, entonces el perímetro del círculo medirá:

$$360^\circ \times 20 = 7,200 \text{ m.}$$

y el radio de ese círculo resulta:

$$P = 2\pi R \quad R = \frac{P}{2\pi}$$

$$R = \frac{7,200}{2 \times 3.1416} = 1,145.92 \text{ m.}$$

En base a lo anterior el radio de la curva de  $1^\circ$  es - de 1,145.92 m., con el cual se deducen los radios - de curvas de otros grados, es decir:

$$R = \frac{1,145.92}{n}$$

donde

$$n = 1, 2, 3 \dots n$$

La cuerda empleada es de  $c = 20$  m., ya que para - radios mayores de 100 m. el arco es sensiblemente igual a la cuerda, dado que para el grado máximo - de curvatura empleado  $g = 8^\circ$  se obtiene un radio-

igual a 143.356 m.

Con los elementos base anteriormente mencionados-  
( $\Delta$ , g y c) y auxiliándose de la Figura No. 1, se pue-  
den deducir los demás elementos (R, ST, M, E, --  
CP, LC, SC, PC, PT, g') de la forma siguiente:

$$R = \frac{\frac{c}{2}}{\operatorname{Sen}(\frac{g}{2})}, \quad \text{para } c = 20 \quad R = \frac{10}{\operatorname{Sen}(\frac{g}{2})}$$

$$ST = R \operatorname{Tan} \frac{\Delta}{2}$$

$$M = R \operatorname{Sen} \operatorname{Ver} \frac{\Delta}{2}$$

$$E = R \operatorname{Ex} \operatorname{Sec} \frac{\Delta}{2}$$

$$CP = 2(R \operatorname{Sen} \frac{\Delta}{2})$$

Para obtener el número de cuerdas en una curva de-  
grado g y deflexión  $\Delta$  dados, basta dividir  $\frac{\Delta}{g}$ , de ~  
la cual quedará un residuo que se denomina subgra-  
do  $g'$ .

Por lo que:

$$LC = \text{No. Cda. Enteras} + SC \quad \text{o} \quad LC = \frac{\Delta}{g} \times 20$$

Donde

$$SC = 2 R \operatorname{Sen} \left( \frac{\theta}{2} \right)$$

Ya conocida la longitud de la cuerva, la subtangente y el PI (el cual se conoce midiendo gráficamente en la planta del proyecto, sobre el eje de la vía), podemos calcular el PC y el PT de la forma siguiente:

$$PC = \text{Cadenamiento PI} - ST$$

$$PT = \text{Cadenamiento PC} - LC$$

B) Curvas Compuestas

Son curvas formadas por varios tramos de curvas simples, de radios diferentes, según las necesidades del terreno.

En el proyecto que se presenta, las curvas compuestas utilizadas, están formadas por: curva espiral -

de transición de entrada, curva circular central y -  
curva espiral de transición de salida, siendo simé-  
tricas las curvas de transición de entrada y salida.

Unicamente se utilizó una curva circular central --  
con espiral de un sólo lado.

Las curvas de transición de entrada y salida, que -  
se usaron, están formadas por varios tramos igua-  
les o cuerdas de 10 metros, pero con radios que --  
van variando, disminuyendo hasta el radio de la - -  
curva central.

Se les llama curvas espirales por su semejanza con  
el trazo aproximado de dicha curva. Al ir varian-  
do los radios y la cuerda siendo constante, van va-  
riando los g, esta variación fué de 15' ó 30' ó 1°, -  
según el terreno.

Los elementos que constituyen la curva compuesta -  
son los siguientes:

CC - Curva compuesta en espiral

PC - Punto de comienzo

PCC	-	Punto de curva circular
PT	-	Punto de término
T	-	Tangente de la espiral
ST	-	Subtangente
TST	-	Tangente más subtangente
PI	-	Punto de inflexión
$\Sigma$	-	Angulo central de la espiral
$\sum$	-	Angulo de deflexión
R	-	Radio de la curva circular central
d	-	$D - R$
g	-	Grado de la curva circular central
EC	-	Execante compuesta
$\Delta$	-	Angulo central de la curva circular C
D	-	Distancia del centro de la curva circular a la tangente original
Y	-	Ordenada del PCC referida a la tangente original
X	-	Abscisa del PCC referida al PC
l	-	Longitud de la espiral en metros

De los elementos que integran la curva compuesta, -  
los que son base para el cálculo de los demás ele -

mentos son:

- $\Sigma$  - Angulo de deflexión  
g - Grado de la curva circular central  
C - Longitud de la cuerda para curva -- espiral y para curva circular central  
X - Abscisa del PCC referida al PC  
Y - Ordenada del PCC referida a la tangente original

El ángulo de deflexión se obtuvo de la misma forma que para curvas simples.

El grado máximo de la curva circular central - - empleado fué de  $g = 8^\circ$ .

La longitud usual para curvas espirales de transición es de 10 metros, y la usual para curvas circulares centrales es de 20 metros.

Para obtener la "X" y la "Y", se procedió de la forma siguiente:

Una vez escogido el grado de la curva central, se -- podrá conocer el número de tramos que formen la -

curva de transición de la forma siguiente:

$$n = \frac{g}{v} - 1$$

y por lo tanto para conocer la longitud total de la -- curva espiral de transición, se multiplicará el número de tramos que forman dicha curva, por 10 meetros, que es la longitud usual para cuerdas en mencionadas curvas.

Es decir

$$l = \left( \frac{g}{v} - 1 \right) 10$$

Donde:

$l$  - Longitud de la espiral

$v$  - Variación angular de una cuerda a otra

$g$  - Grado de curvatura de la curva central

Después de obtenidas, la longitud de la espiral y el número de cuerdas o tramos que forman la espiral, se calcularon: la abscisa y la ordenada del PCC, - por medio de trigonometría y geometría, tomando - en consideración lo siguiente:

Para la primera cuerda se tendrá una deflexión de  $\frac{1}{4}$  del grado correspondiente al primer tramo, que estará en función de la variación empleada entre cuerda y cuerda, y el grado de curvatura de la curva circular central; y para las cuerdas subsiguientes, se tendrá además del  $\frac{1}{4}$  de grado correspondiente al tramo que se deflexiona (que como ya se mencionó el grado de curvatura va aumentando por tramo hasta llegar al grado de curvatura central), una deflexión adicional acumulable por cuerda de  $\frac{1}{4}$  del grado de curvatura correspondiente al primer tramo, que estará en función del tipo de variación empleada entre cuerda y cuerda, y del grado de curvatura de la curva circular central, lo que puede observarse en la Figura No. 2.

Una vez conocidos los elementos base de la curva compuesta y con el auxilio de la Figura No. 3, se pueden deducir los demás elementos que integran dicha curva de la forma siguiente:

$$ST = D \tan \frac{\Sigma}{2}$$

$$TST = D \ Tan \frac{\Sigma}{2} + T$$

$$T = X - R \ Sen$$

$$d = Y - R \ Sen \ Ver$$

$$D = R + d$$

$$Ec = D Ex Sec \frac{\Sigma}{2} + d$$

Donde:

$$\delta = \frac{lg}{40} \quad y \quad \Sigma = \Delta + 2\delta$$

y para la curva circular central con espiral en un sólo lado se tiene:

$$TST = T + D \ Tan \frac{\Sigma}{2} - d \ Csc$$

$$ST = R \ Tan \frac{\Sigma}{2} + d \ Csc$$

El cálculo de las curvas compuestas empleadas en el presente trabajo se hizo con la ayuda de las tablas elaboradas por el Ing. Perkins, las cuales se muestran en el Cuadro No. 2.

Los elementos base y los calculados para cada curva horizontal empleada en el proyecto de la línea -

Perote - Teziutlán, así como la orientación astronómica y longitud de las tangentes que unen las curvas horizontales, se presentan a continuación:

Del km. 00+000 al km. 10+000

CURVA No. 1

$$\Delta = 65^{\circ}00' \text{ I} \quad \text{PI} = 0 + 091.33$$

$$g = 8^{\circ} \quad \text{PC} = 00 + 000$$

$$R = 143.356 \quad \text{PT} = 00 + 162.50$$

$$\text{LC} = 162.50$$

$$\text{ST} = 91.33$$

$$T_{1-2} = 1,688.58 \quad N 18^{\circ}32' W$$

CURVA No. 2

$$\Delta = 3^{\circ}00' \text{ D} \quad \text{PI} = 1 + 971.17$$

$$g = 00^{\circ}15' \quad \text{PC} = 1 + 851.08$$

$$R = 4,583.666 \quad \text{PT} = 2 + 091.08$$

$$\text{LC} = 240.000$$

$$\text{ST} = 120.09$$

$$T_{2-3} = 5,628.52 \quad N 15^{\circ}32' W$$

CURVA No. 3

$\Delta$	=	2°00' D	PI	=	7 + 799.82
g	=	00°15'	PC	=	7 + 719.60
R	=	4,583.666	PT	=	7 + 879.60
LC	=	160.00			
ST	=	80.21			

$$T_{3-1} = 4,395.11 \quad N 13^{\circ}32' W$$

Del km. 10+000 al km. 20+000

CURVA No. 1

$\Sigma$	=	21°00' D	Var 30' x 10	PI	= 12 + 370.56
g	=	3°00'	$\S$ = 3°45'	PC	= 12 + 274.71
R	=	382.016	$\Delta$ = 13°30'	PCC	= 12 + 324.71
D	=	382.396	I = 50	PCC	= 12 + 414.71
LC	=	90.00		PT	= 12 + 464.71
TST	=	95.85			

$$T_{1-2} = 754.30 \quad N 7^{\circ}28' E$$

CURVA No. 2

$$\Sigma = 76^\circ 45' \text{ I} \quad \text{Var } 1^\circ \times 10 \quad \text{PI} = 13 + 368.86$$

$$g = 8^\circ \quad S = 14^\circ \quad \text{PC} = 13 + 219.01$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 48^\circ 45' \quad \text{PCC} = 13 + 289.01$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 13 + 410.89$$

$$\text{LC} = 121.88 \quad \text{PT} = 13 + 480.89$$

$$\text{TST} = 149.85$$

$$T_{2-3} = 622.71 \quad N 69^\circ 17' W$$

CURVA No. 3

$$\Sigma = 30^\circ 00' \text{ D} \quad \text{Var } 0^\circ 30' \times 10 \quad \text{PI} = 14 + 231.04$$

$$g = 3^\circ \quad S = 3^\circ 45' \quad \text{PC} = 14 + 103.60$$

$$R = 382.016 \quad \Delta = 22^\circ 30' \quad \text{PCC} = 14 + 153.60$$

$$D = 382.396 \quad l = 50 \quad \text{PCC} = 14 + 303.60$$

$$\text{LC} = 150.00 \quad \text{PT} = 14 + 353.60$$

$$\text{TST} = 127.44$$

$$T_{3-4} = 264.52 \quad N 39^\circ 17' W$$

CURVA No. 4

$\Sigma = 53^{\circ}30' D$  Var  $1^{\circ} \times 10 m.$  PI = 14 + 726.17

$g = 8^{\circ}$  S = 14° PC = 14 + 618.12

R = 143.356 Δ = 25°30' PCC = 14 + 688.12

D = 145.185 I = 70 PCC = 14 + 751.87

LC = 63.75 PT = 14 + 821.87

TST = 108.05

T<sub>4-5</sub> = 375.26 N 14°13' E

CURVA No. 5

Δ = 5°00' D PI = 15 + 213.82

g = 3° PC = 15 + 197.13

R = 382.016 PT = 15 + 230.46

LC = 33.33

ST = 16.69

T<sub>5-6</sub> = 408.16 N 19°13' E

CURVA No. 6

$\sum = 27^{\circ}00' D$	Var $1^{\circ} \times 10$	PI = 15 + 713.76
$g = 5^{\circ}$	$S = 5^{\circ}$	PC = 15 + 638.62
R = 229.256	$l = 40$	PCC = 15 + 678.62
D = 229.692	$\Delta = 17^{\circ}00$	PCC = 15 + 746.62
LC = 68.00		PT = 15 + 786.62
TST = 75.14		

$T_{6-7} = 193.85 \quad N\ 46^{\circ}13' E$

CURVA No. 7

$\sum = 107^{\circ}00' I$	Var $1^{\circ} \times 10$	PI = 16 + 211.49
$g = 8^{\circ}$	$S = 14^{\circ}$	PC = 15 + 980.47
R = 143.356	$\Delta = 79^{\circ}$	PCC = 16 + 050.47
D = 145.185	$l = 70$	PCC = 16 + 247.97
LC = 197.50		PT = 16 + 317.97
TST = 231.02		

$T_{7-8} = 133.39 \quad N\ 60^{\circ}47' W$

CURVA No. 8

$$\Sigma = 69^\circ 30' \text{ D} \quad \text{Var } 1^\circ \times 10 \quad \text{PI} = 16 + 586.95$$

$$g = 8^\circ \quad S = 14^\circ \quad \text{PC} = 16 + 451.36$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 41^\circ 30' \quad \text{PCC} = 16 + 521.36$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 16 + 625.11$$

$$\text{LC} = 103.750 \quad \text{PT} = 16 + 695.11$$

$$\text{TST} = 135.590$$

$$T_{8-9} = 273.80 \quad \text{N } 8^\circ 43' \text{ E}$$

CURVA No. 9

$$\Sigma = 42^\circ 00' \text{ I} \quad \text{Var } 1^\circ \times 10 \quad \text{PI} = 17 + 059.52$$

$$g = 8^\circ \quad S = 14^\circ \quad \text{PC} = 16 + 968.91$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 14^\circ \quad \text{PCC} = 17 + 038.91$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 17 + 073.91$$

$$\text{LC} = 35.00 \quad \text{PT} = 17 + 143.91$$

$$\text{TST} = 90.61$$

$$T_{9-10} = 261.08 \quad \text{N } 33^\circ 17' \text{ W}$$

CURVA No. 10

$$\Sigma = 76^{\circ}00' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 17 + 553.3$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 17 + 404.99$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 48^{\circ} \quad \text{PCC} = 17 + 474.99$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 17 + 594.99$$

$$\text{LC} = 120.00 \quad \text{PT} = 17 + 664.99$$

$$\text{TST} = 148.31$$

$$T_{10-11} = 97.47 \quad S 70^{\circ}43' \text{ W}$$

CURVA No. 11

$$\Sigma = 113^{\circ}00' \text{ D} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 18 + 016.68$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 17 + 762.46$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 85^{\circ} \quad \text{PCC} = 17 + 832.46$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 18 + 044.96$$

$$\text{LC} = 212.50 \quad \text{PT} = 18 + 114.96$$

$$\text{TST} = 254.22$$

$$T_{11-12} = 111.12 \quad N 3^{\circ}43' \text{ E}$$

CURVA No. 12

$\Sigma = 69^{\circ}00' I$	Var $1^{\circ} \times 10$	PI = 18 + 360.74
$g = 8^{\circ}$	$S = 14^{\circ}$	PC = 18 + 226.08
$R = 143.356$	$\Delta = 41^{\circ}$	PCC = 18 + 296.08
$D = 145.185$	$I = 70$	PCC = 18 + 398.58
LC = 102.50		PT = 18 + 468.58
TST = 134.66		

$$T_{12-13} = 115.21 \quad N 65^{\circ}17' W$$

CURVA No. 13

$\Sigma = 112^{\circ}00' D$	Var $1^{\circ} \times 10$	PI = 18 + 833.92
$g = 8^{\circ}$	$S = 14^{\circ}$	PC = 18 + 583.79
$R = 143.356$	$\Delta = 84^{\circ}$	PCC = 18 + 653.79
$D = 145.185$	$I = 70$	PCC = 18 + 863.79
LC = 210.00		PT = 18 + 933.79
TST = 250.13		

$$T_{13-14} = 141.03 \quad N 46^{\circ}43' E$$

CURVA No. 14

$$\sum = 54^{\circ}00' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 19 + 183.67$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 19 + 074.82$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 26^{\circ} \quad \text{PCC} = 19 + 144.82$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 19 + 209.82$$

$$\text{LC} = 65.00 \quad \text{PT} = 19 + 279.82$$

$$\text{TST} = 108.85$$

$$T_{14-15} = 265.48 \quad \text{N } 7^{\circ}17' \text{ W}$$

CURVA No. 15

$$\sum = 29^{\circ}30' \text{ I} \quad \text{Var } 30' \times 10 \quad \text{PI} = 19 + 670.98$$

$$g = 3^{\circ} \quad S = 3^{\circ}45' \quad \text{PC} = 19 + 545.30$$

$$R = 382.016 \quad \Delta = 22^{\circ} \quad \text{PCC} = 19 + 595.30$$

$$D = 382.396 \quad l = 50 \quad \text{PCC} = 19 + 741.97$$

$$\text{LC} = 146.67 \quad \text{PT} = 19 + 791.97$$

$$\text{TST} = 125.68$$

$$T_{15-1} = 269.03 \quad \text{N } 36^{\circ}47' \text{ W}$$

CURVA No. 14

$$\sum = 54^{\circ}00' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 19 + 183.67$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 19 + 074.82$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 26^{\circ} \quad \text{PCC} = 19 + 144.82$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 19 + 209.82$$

$$\text{LC} = 65.00 \quad \text{PT} = 19 + 279.82$$

$$\text{TST} = 108.85$$

$$T_{14-15} = 265.48 \quad N 7^{\circ}17' W$$

CURVA No. 15

$$\sum = 29^{\circ}30' \text{ I} \quad \text{Var } 30' \times 10 \quad \text{PI} = 19 + 670.98$$

$$g = 3^{\circ} \quad S = 3^{\circ}45' \quad \text{PC} = 19 + 545.30$$

$$R = 382.016 \quad \Delta = 22^{\circ} \quad \text{PCC} = 19 + 595.30$$

$$D = 382.396 \quad l = 50 \quad \text{PCC} = 19 + 741.97$$

$$\text{LC} = 146.67 \quad \text{PT} = 19 + 791.97$$

$$\text{TST} = 125.68$$

$$T_{15-1} = 269.03 \quad N 36^{\circ}47' W$$

Del km. 20 + 000 al km. 34 + 788.30

CURVA No. 1

$$\sum = 51^{\circ}45' D \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 20 + 166.29$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 20 + 061.00$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 23^{\circ}45' \quad \text{PCC} = 20 + 131.00$$

$$D = 145.19 \quad I = 70 \quad \text{PCC} = 20 + 190.38$$

$$LC = 59.38 \quad \text{PT} = 20 + 260.38$$

$$\text{TST} = 105.29$$

$$T_{1-2} = 285.45 \quad N 14^{\circ}58' E$$

CURVA No. 2

$$\sum = 54^{\circ}15' I \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 20 + 655.08$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 20 + 545.83$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 26^{\circ}15' \quad \text{PCC} = 20 + 615.83$$

$$D = 145.185 \quad I = 70 \quad \text{PCC} = 20 + 681.46$$

$$LC = 65.63 \quad \text{PT} = 20 + 751.46$$

$$\text{TST} = 109.25$$

$$T_{2-3} = 253.73 \quad N 39^{\circ}17' W$$

CURVA No. 3

$$\sum = 70^{\circ}15' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 21 + 142.20$$

$$g = 8^{\circ} \quad \S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 21 + 005.19$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 42^{\circ}15' \quad \text{PCC} = 21 + 075.19$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 21 + 180.82$$

$$\text{LC} = 105.63 \quad \text{PT} = 21 + 250.82$$

$$\text{TST} = 137.01$$

$$T_{3-4} = 284.82 \quad S 70^{\circ}28' W$$

CURVA No. 4

$$\sum = 31^{\circ}00' \text{ D} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 21 + 613.80$$

$$g = 6^{\circ} \quad \S = 7^{\circ}30' \quad \text{PC} = 21 + 535.64$$

$$R = 191.073 \quad \Delta = 16^{\circ} \quad \text{PCC} = 21 + 585.64$$

$$D = 191.84 \quad l = 50 \quad \text{PCC} = 21 + 638.97$$

$$\text{LC} = 53.33 \quad \text{PT} = 21 + 688.97$$

$$\text{TST} = 78.16$$

$$T_{4-5} = 332.22 \quad N 78^{\circ}32' W$$

CURVA No. 5

$\Sigma = 37^{\circ}15' I$  Var  $1^{\circ} \times 10$  PI = 22 + 110.81

g =  $6^{\circ}$  S =  $7^{\circ}30'$  PC = 22 + 021.19

R = 191.073  $\Delta = 22^{\circ}15'$  PCC = 22 + 071.19

D = 191.836 l = 50 PCC = 22 + 145.36

LC = 74.17 PT = 22 + 195.36

TST = 89.62

T<sub>5-6</sub> = 242.47 S  $64^{\circ}13' W$

CURVA No. 6

$\Sigma = 85^{\circ}00' D$  Var  $1^{\circ} \times 10$  PI = 22 + 605.74

g =  $8^{\circ}$  S =  $14^{\circ}$  PC = 22 + 437.83

R = 143.356  $\Delta = 57^{\circ}$  PCC = 22 + 507.83

D = 145.185 l = 70 PCC = 22 + 650.33

LC = 142.50 PT = 22 + 720.33

TST = 167.91

T<sub>6-7</sub> = 242.25 N  $30^{\circ}47' W$

CURVA No. 7

$\Sigma = 19^{\circ}15' 1$  Var  $30' \times 10$  PI =  $23 + 052.43$

$g = 3^{\circ}$   $S = 3^{\circ}45'$  PC =  $22 + 962.58$

R = 382.016  $\Delta = 11^{\circ}45'$  PCC =  $23 + 012.58$

D = 382.396 l = 50 PCC =  $23 + 090.91$

LC = 78.33 PT =  $23 + 140.91$

TST = 89.85

$T_{7-8} = 236.91$  N  $50^{\circ}02' W$

CURVA No. 8

$\Sigma = 87^{\circ}15' 1$  Var  $1^{\circ} \times 10$  PI =  $23 + 551.07$

$g = 8^{\circ}$   $S = 14^{\circ}$  PC =  $23 + 377.82$

R = 143.356  $\Delta = 59^{\circ}15'$  PCC =  $23 + 447.82$

D = 145.185 l = 70 PCC =  $23 + 595.95$

LC = 148.13 PT =  $23 + 665.95$

TST = 173.25

$T_{8-9} = 125.60$  S  $42^{\circ}43' W$

CURVA No. 9

$$\sum = 112^{\circ}15' D \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 24 + 042.69$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 23 + 791.55$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 84^{\circ}15' \quad \text{PCC} = 23 + 861.55$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 24 + 072.18$$

$$\text{LC} = 210.63 \quad \text{PT} = 24 + 142.18$$

$$\text{TST} = 251.14$$

$$T_{9-10} = 169.43 \quad \text{N } 25^{\circ}02' \text{ W}$$

CURVA No. 10

$$\sum = 5^{\circ}48' D \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 24 + 341.03$$

$$g = 3^{\circ} \quad S = 1^{\circ}30' \quad \text{PC} = 24 + 311.61$$

$$R = 382.016 \quad \Delta = 2^{\circ}48' \quad \text{PCC} = 24 + 331.61$$

$$D = 383.103 \quad l = 20 \quad \text{PCC} = 24 + 350.28$$

$$\text{LC} = 18.67 \quad \text{PT} = 24 + 370.28$$

$$\text{TST} = 29.42$$

$$T_{10-11} = 651.09 \quad \text{N } 19^{\circ}14' \text{ W}$$

CURVA No. 11

$$\sum = 73^{\circ}47' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 25 + 165.22$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 25 + 021.37$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 45^{\circ}47' \quad \text{PCC} = 25 + 091.37$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 25 + 205.83$$

$$\text{LC} = 114.46 \quad \text{PT} = 25 + 275.83$$

$$\text{TST} = 143.85$$

$$T_{11-12} = 361.93 \quad \text{S } 86^{\circ}59' \text{ W}$$

CURVA No. 12

$$\sum = 50^{\circ}29' \text{ D} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 25 + 746.08$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 25 + 637.76$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 22^{\circ}29' \quad \text{PCC} = 25 + 707.76$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 25 + 763.97$$

$$\text{LC} = 56.21 \quad \text{PT} = 25 + 833.97$$

$$\text{TST} = 103.32$$

$$T_{12-13} = 298.86 \quad \text{N } 42^{\circ}32' \text{ W}$$

CURVA No. 13

$$\sum = 65^{\circ} 20' \text{ D} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 26 + 260.79$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 26 + 132.83$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 37^{\circ} 20' \quad \text{PCC} = 26 + 202.83$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 26 + 296.16$$

$$\text{LC} = 93.33 \quad \text{PT} = 26 + 366.16$$

$$\text{TST} = 127.96$$

$$T_{13-14} = 70.32 \quad N 22^{\circ} 48' E$$

CURVA No. 14

$$\sum = 90^{\circ} 43' I \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 26 + 618.37$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 26 + 436.48$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 62^{\circ} 43' \quad \text{PCC} = 26 + 506.48$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 26 + 663.27$$

$$\text{LC} = 156.79 \quad \text{PT} = 26 + 733.27$$

$$\text{TST} = 181.89$$

$$T_{14-15} = 40.61 \quad N 67^{\circ} 55' W$$

CURVA No. 15

$$\sum = 82^{\circ}25' D \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 26 + 995.01$$

$$g = 5^{\circ} \quad \Delta = 5^{\circ} \quad \text{PC} = 26 + 773.88$$

$$R = 229.256 \quad \Delta = 72^{\circ}25' \quad \text{PCC} = 26 + 813.88$$

$$D = 229.92 \quad l = 40 \quad \text{PCC} = 27 + 103.55$$

$$\text{LC} = 289.67 \quad \text{PT} = 27 + 143.55$$

$$\text{TST} = 221.13$$

$$T_{15-16} = 123.05 \quad N 14^{\circ}30' E$$

CURVA No. 16

$$\sum = 64^{\circ}56' I \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 27 + 432.73$$

$$g = 5^{\circ} \quad \Delta = 5^{\circ} \quad \text{PC} = 27 + 266.60$$

$$R = 229.256 \quad \Delta = 54^{\circ}56' \quad \text{PCC} = 27 + 306.60$$

$$D = 229.692 \quad l = 40 \quad \text{PCC} = 27 + 526.33$$

$$\text{LC} = 219.73 \quad \text{PT} = 27 + 566.33$$

$$\text{TST} = 166.13$$

$$T_{16-17} = 63.78 \quad N 50^{\circ}26' W$$

CURVA No. 17

$$\Sigma = 35^{\circ}50' D \quad \text{Var } 0^{\circ}15' \times 10 \quad \text{PI} = 27 + 850.51$$

$$g = 2^{\circ} \quad S = 3^{\circ}30' \quad \text{PC} = 27 + 630.11$$

$$R = 572.987 \quad \Delta = 28^{\circ}50' \quad \text{PCC} = 27 + 700.11$$

$$D = 573.445 \quad I = 70 \quad \text{PCC} = 27 + 988.44$$

$$LC = 288.33 \quad \text{PT} = 28 + 058.44$$

$$\text{TST} = 220.40$$

$$T_{17-18} = 290.02 \quad N 14^{\circ}36' W$$

CURVA No. 18

$$\Sigma = 26^{\circ}00' I \quad \text{Var } 0^{\circ}30' \times 10 \quad \text{PI} = 28 + 446.72$$

$$g = 5^{\circ} \quad S = 11^{\circ}15' \quad \text{PC} = 28 + 348.46$$

$$R = 229.256 \quad \Delta = 3^{\circ}30' \quad \text{PCC} = 28 + 438.46$$

$$D = 231.054 \quad I = 90 \quad \text{PCC} = 28 + 452.46$$

$$LC = 14.00 \quad \text{PT} = 28 + 542.46$$

$$\text{TST} = 98.26$$

$$T_{18-19} = 203.42 \quad N 40^{\circ}36' W$$

CURVA No. 19

$$\sum = 60^\circ 32' I \quad \text{Var } 1^\circ \times 10 \quad PI = 28 + 865.48$$

$$g = 8^\circ \quad S = 14^\circ \quad PC = 28 + 745.88$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 32^\circ 32' \quad PCC = 28 + 815.88$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad PCC = 28 + 897.21$$

$$LC = 81.33 \quad PT = 28 + 967.21$$

$$TST = 119.60$$

$$T_{19-20} = 20.00 \quad S 78^\circ 52' W$$

CURVA No. 20

$$\sum = 111^\circ 54' D \quad \text{Var } 1^\circ \times 10 \quad PI = 29 + 236.93$$

$$g = 8^\circ \quad S = 14^\circ \quad PC = 28 + 987.21$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 83^\circ 54' \quad PCC = 29 + 057.21$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad PCC = 29 + 266.96$$

$$LC = 209.75 \quad PT = 29 + 336.96$$

$$TST = 249.72$$

$$T_{20-21} = 25.30 \quad N 10^\circ 46' E$$

CURVA No. 21

$$\Sigma = 27^{\circ}37' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 29 + 434.38$$

$$g = 6^{\circ} \quad \Delta = 7^{\circ}30' \quad \text{PC} = 29 + 362.26$$

$$R = 191.073 \quad \Delta = 12^{\circ}37' \quad \text{PCC} = 29 + 412.26$$

$$D = 191.836 \quad l = 50 \quad \text{PCC} = 29 + 454.32$$

$$\text{LC} = 42.06 \quad \text{PT} = 29 + 504.32$$

$$\text{TST} = 72.12$$

$$T_{21-22} = 24.49 \quad N 16^{\circ}51' W$$

CURVA No. 22

$$\Sigma = 119^{\circ}28' D \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 29 + 812.47$$

$$g = 8^{\circ} \quad \Delta = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 29 + 528.81$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 91^{\circ}28' \quad \text{PCC} = 29 + 598.81$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 29 + 827.48$$

$$\text{LC} = 228.67 \quad \text{PT} = 29 + 897.48$$

$$\text{TST} = 283.66$$

$$T_{22-23} = 23.49 \quad S 77^{\circ}23' E$$

CURVA No. 23

$$\sum = 107^{\circ} 14' I \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 30 + 152.89$$

$$g = 8^{\circ} \quad \S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 29 + 920.97$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 79^{\circ} 14' \quad \text{PCC} = 29 + 990.97$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 30 + 189.05$$

$$\text{LC} = 198.08 \quad \text{PT} = 30 + 259.05$$

$$\text{TST} = 231.92$$

$$T_{23-24} = 138.71 \quad N \ 4^{\circ} 37' W$$

CURVA No. 24

$$\sum = 66^{\circ} 27' I \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 30 + 527.73$$

$$g = 8^{\circ} \quad \S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 30 + 397.76$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 38^{\circ} 27' \quad \text{PCC} = 30 + 467.76$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 30 + 563.89$$

$$\text{LC} = 96.13 \quad \text{PT} = 30 + 633.89$$

$$\text{TST} = 129.97$$

$$T_{24-25} = 42.27 \quad N \ 71^{\circ} 04' W$$

CURVA No. 25

$$\Sigma = 79^\circ 28' \text{ D} \quad \text{Var } 1^\circ \times 10 \quad \text{PI} = 30 + 831.71$$

$$g = 8^\circ \quad \odot = 14^\circ \quad \text{PC} = 30 + 676.16$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 51^\circ 28' \quad \text{PCC} = 30 + 746.16$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 30 + 874.83$$

$$\text{LC} = 128.67 \quad \text{PT} = 30 + 944.83$$

$$\text{TST} = 155.55$$

$$T_{25-26} = 113.55 \quad N 8^\circ 24' E$$

CURVA No. 26

$$\Sigma = 56^\circ 35' \text{ D} \quad \text{Var } 1^\circ \times 10 \quad \text{PI} = 31 + 171.40$$

$$g = 8^\circ \quad \odot = 14^\circ \quad \text{PC} = 31 + 058.38$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 28^\circ 35' \quad \text{PCC} = 31 + 128.38$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 31 + 199.84$$

$$\text{LC} = 71.46 \quad \text{PT} = 31 + 269.84$$

$$\text{TST} = 113.02$$

$$T_{26-27} = 34.85 \quad N 64^\circ 59' E$$

CURVA No. 27

$$\Sigma = 64^{\circ}42' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 31 + 431.52$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 31 + 304.69$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 36^{\circ}42' \quad \text{PCC} = 31 + 374.69$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 31 + 466.44$$

$$\text{LC} = 91.75 \quad \text{PT} = 31 + 536.44$$

$$\text{TST} = 126.83$$

$$T_{27-28} = 82.40 \quad N 00^{\circ}17' E$$

CURVA No. 28

$$\Sigma = 78^{\circ}38' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 31 + 772.62$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 31 + 618.84$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 50^{\circ}38' \quad \text{PCC} = 31 + 688.84$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 31 + 815.42$$

$$\text{LC} = 126.58 \quad \text{PT} = 31 + 885.42$$

$$\text{TST} = 153.78$$

$$T_{28-29} = 81.35 \quad N 78^{\circ}21' W$$

CURVA No. 29

$$\Sigma = 45^{\circ} 29' \text{ I} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 32 + 062.50$$

$$g = 8^{\circ} \quad \odot = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 31 + 966.77$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 17^{\circ} 29' \quad \text{PCC} = 32 + 036.77$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 32 + 080.48$$

$$\text{LC} = 43.71 \quad \text{PT} = 32 + 150.48$$

$$\text{TST} = 95.73$$

$$T_{29-30} = 26.06 \quad S 56^{\circ} 10' W$$

CURVA No. 30

$$\Sigma = 85^{\circ} 39' \text{ D} \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 32 + 345.97$$

$$g = 8^{\circ} \quad \odot = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 32 + 176.54$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 57^{\circ} 39' \quad \text{PCC} = 32 + 246.54$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 32 + 390.67$$

$$\text{LC} = 144.13 \quad \text{PT} = 32 + 460.67$$

$$\text{TST} = 169.43$$

$$T_{30-31} = 30.56 \quad N 38^{\circ} 11' W$$

CURVA No. 31

$$\sum = 96^{\circ}11' I \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 32 + 729.95$$

$$g = 6^{\circ} \quad S = 7^{\circ}30' \quad \text{PC} = 32 + 491.23$$

$$R = 191.073 \quad \Delta = 81^{\circ}11' \quad \text{PCC} = 32 + 541.23$$

$$D = 191.836 \quad l = 50 \quad \text{PCC} = 32 + 811.84$$

$$\text{LC} = 270.61 \quad \text{PT} = 32 + 861.84$$

$$\text{TST} = 238.72$$

$$T_{31-32} = 113.25 \quad S 45^{\circ}38' W$$

CURVA No. 32

$$\sum = 53^{\circ}01' D \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 33 + 109.64$$

$$g = 5^{\circ} \quad S = 5^{\circ} \quad \text{PC} = 32 + 975.09$$

$$R = 229.256 \quad \Delta = 43^{\circ}01' \quad \text{PCC} = 33 + 015.09$$

$$D = 229.692 \quad l = 40 \quad \text{PCC} = 33 + 187.16$$

$$\text{LC} = 172.07 \quad \text{PT} = 33 + 227.16$$

$$\text{TST} = 134.55$$

$$T_{32-33} = 207.98 \quad N 81^{\circ}21' W$$

CURVA No. 33

$$\sum = 39^{\circ}06' D \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 33 + 536.69$$

$$g = 5^{\circ} \quad S = 5^{\circ} \quad \text{PC} = 33 + 435.14$$

$$R = 229.256 \quad \Delta = 29^{\circ}06' \quad \text{PCC} = 33 + 475.14$$

$$D = 229.692 \quad l = 40 \quad \text{PCC} = 33 + 591.54$$

$$\text{LC} = 116.40 \quad \text{PT} = 33 + 631.54$$

$$\text{TST} = 101.55$$

$$T_{33-34} = 400.94 \quad N\ 42^{\circ}15' W$$

CURVA No. 34

$$\sum = 62^{\circ}18' D \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 34 + 155.11$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 34 + 032.48$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 34^{\circ}18' \quad \text{PCC} = 34 + 102.48$$

$$D = 145.185 \quad l = 70 \quad \text{PCC} = 34 + 188.23$$

$$\text{LC} = 85.75 \quad \text{PT} = 34 + 258.23$$

$$\text{TST} = 122.63$$

$$T_{34-35} = 23.74 \quad N\ 20^{\circ}03' E$$

CURVA No. 35

$$\sum = 64^{\circ} 57' I \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 34 + 409.25$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 34 + 281.97$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 36^{\circ} 57' \quad \text{PCC} = 34 + 351.97$$

$$D = 145.185 \quad I = 70 \quad \text{PCC} = 34 + 444.35$$

$$\text{LC} = 92.38 \quad \text{PT} = 34 + 514.35$$

$$\text{TST} = 127.28$$

$$T_{35-36} = 124.78 \quad N 44^{\circ} 54' W$$

CURVA No. 36

$$\sum = 45^{\circ} 40' I \quad \text{Var } 1^{\circ} \times 10 \quad \text{PI} = 34 + 732.58$$

$$g = 8^{\circ} \quad S = 14^{\circ} \quad \text{PC} = 34 + 639.13$$

$$R = 143.356 \quad \Delta = 31^{\circ} 40' \quad \text{PCC} = 34 + 709.13$$

$$D = 145.185 \quad I = 70 \quad \text{PCC} = 34 + 788.30$$

$$\text{LC} = 79.17$$

$$\text{TST} = 93.45$$

$$\text{ST} = 62.91$$

g) Curvas Verticales

Económicamente es imposible construir un ferrocarril con pendiente uniforme, por lo tanto, en perfil es muy conveniente enlazar con curvas verticales las distintas pendientes, con objeto de pasar insensiblemente de una pendiente a otra, eliminando con esto los choques o tirones bruscos entre los carros y entre éstos y la locomotora.

La vía igualmente sufre mucho si no hay curva vertical de transición. Mientras mayor desarrollo tenga la curva vertical menos sufrirán el equipo y la vía, pero en general mayor será la cantidad de terracerías, y por lo tanto, mayor será el costo de construcción de la vía.

Hay dos casos que considerar:

- 1o. Cuando el punto de intersección de las pendientes está hacia abajo y que llamaremos "columnos" (Ver Figura No. 4).

2o. Cuando está hacia arriba y que llamaremos -- "cimas" 9 Ver Figura No. 5).

Es más necesario en el primer caso que en el -- segundo enlazar con curva las pendientes.

El procedimiento de cálculo empleado está basado en la 3ra. y 4a. propiedad de la parábola, que a continuación se citan:

3ra. La variación de la pendiente de la curva es -- constante, para variaciones constantes.

4a. La pendiente de una cuerda trazada entre dos puntos de la curva, es igual al promedio de las pendientes de las tangentes a la curva en esos -- dos puntos.

(Se hace notar que de cuerda a cuerda la pendiente varia la v real, pero de tangente a cuerda sólo varía la mitad).

#### PROCEDIMIENTO DE CALCULO

Divídase la diferencia algebráica de las pendientes de las tangentes por enlazar (ya transformadas en --

pendientes por veinte) por la variación v que se elija, si el cociente es entero y par y el PI se localizó en estación completa. Ese cociente representará el número de -- cuerdas de 20 mts., que debe tener la parábola y "v" la variación definitiva, si es impar o fraccionario, tómese el número par inmediato superior y vuélvase a dividir -- la diferencia de pendientes por la longitud formada por - el número de cuerdas que integran la curva; el cociente- representará la variación definitiva "v" que se debe adop tar.

A la pendiente de una de las tangentes se le -- suma o se le resta según el caso, la semivariación y se sigue sumando o restando la variación para ir obteniendo las pendientes de las cuerdas, a la pendiente de la últi- ma cuerda se le suma o se le resta la semivariación y - se debe encontrar como comprobación numérica, la pen- diente de la última tangente.

Si el PI se localizó en una media estación, el -- número de cuerdas debe ser impar, procediéndose de la - misma manera para determinar las pendientes de las - -

cuerdas.

En la práctica no se emplean paráolas para --  
ligar diferencias de pendientes menores del 0.2%.

La curva vertical, es deseable localizarla en --  
las tangentes del trazo, redomendándose evitar cambios  
de pendientes, sobre tramos de curvas horizontales, a --  
causa del problema del mantenimiento difícil de los niveles  
y crearse velocidades variables que afectan las --  
sobre elevaciones uniformes y el alineamiento de las --  
curvas.

El cálculo de cada una de las curvas verticales-  
empleadas en el proyecto objeto del presente trabajo, se  
presenta a continuación.

#### CURVA VERTICAL No. 1

$$P_L = -0.82 \quad PI = 1 + 080$$

$$P_S = -0.40 \quad \text{Elev.} = 2385.16$$

Columpio (Var = 0.01 P/v)

### Diferencia Algebráica de Pendientes

$$P_L = -0.82(0.2) = -0.164 \text{ P/v}$$

$$P_S = +0.40(0.2) = +0.080 \text{ P/v}$$

$$\underline{-0.084 \text{ P/v}}$$

$$L = \frac{-0.084}{0.01} = 8.4 = 10 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = \frac{-0.084}{10} = -0.0084$$

$$\text{Semivariación} = -0.0042$$

$$10 \text{ cuerdas de } 20 \text{ mts.} = 200 \text{ m.}$$

$$\text{Cota del PI} = 2385.16$$

$$\text{Cota del PC} = 2385.16 + 100 \times 0.0082 = 2,385.98$$

$$\text{Cota del PT} = 2385.16 - 100 \times 0.0040 = 2,384.76$$

$$\text{PCV} = 0 + 980$$

$$\text{PTV} = 1 + 180$$

Cálculo de la 1ra. Curva

- 0.1640 Pendiente de la 1ra. tangente		
+ 0.0042	2,385.9800	Cota del PC
- 0.1598 Pendiente de la 1ra. cuerda	-	0.1598
+ 0.0084	2,385.8202	Cota del P - 1
- 0.1514 Pendiente de la 2da. cuerda	-	0.1514
+ 0.0084	2,385.6688	Cota del P - 2
- 0.1430 Pendiente de la 3ra. cuerda	-	0.1430
+ 0.0084	2,385.5258	Cota del P - 3
- 0.1346 Pendiente de la 4a. cuerda	-	0.1346
+ 0.0084	2,385.3912	Cota del P - 4
- 0.1262 Pendiente de la 5a. cuerda	-	0.1262
+ 0.0084	2,385.2650	Cota del P - 5
- 0.1178 Pendiente de la 6a. cuerda	-	0.1178
+ 0.0084	2,385.1472	Cota del P - 6
- 0.1094 Pendiente de la 7a. cuerda	-	0.1094

- 0.1094 Pendiente de la 7a. cuerda	
<u>+ 0.0084</u>	2, 385.0378 Cota del P - 7
- 0.1010 Pendiente de la 8a. cuerda	- 0.1010
<u>+ 0.0084</u>	2, 384.9368 Cota del P - 8
- 0.0926 Pendiente de la 9a. cuerda	- 0.0926
<u>+ 0.0084</u>	2, 384.8442 Cota del P - 9
- 0.0842 Pendiente de la 10a. cuerda	- 0.0842
<u>+ 0.0042</u>	2, 384.7600 Cota del PT
- 0.0800 Pendiente de la 2a. tangente	

CURVA VERTICAL No. 2

$$P_L = -0.40$$

$$PI = 3 + 360$$

$$P_S = -0.11$$

$$\text{Elev.} = 2,376.10$$

Columpio Var = 0.01 P/v

### Diferencia Algebráica de Pendientes

$$P_L = -0.40(0.2) = -0.080 \text{ P/v}$$

$$P_S = +0.11(0.2) = +\underline{0.022} \text{ P/v}$$
  
$$-0.058 \text{ P/v}$$

$$L = \frac{-0.058}{0.01} = 5.8 = 6 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = \frac{-0.058}{6} = 0.0097$$

$$\text{Semivariación} = 0.0048$$

$$6 \text{ cuerdas de 20 mts.} = 120$$

$$\text{Cota del PI} = 2,376.10$$

$$\text{Cota del PC} = 2,376.10 + 60 \times 0.0040 = 2,376.34$$

$$\text{Cota del PT} = 2,376.10 - 60 \times 0.0011 = 2,376.034$$

$$\text{PCV} = 3 + 300$$

$$\text{PTV} = 3 + 420$$

### Cálculo de la 2da. Curva Vertical

- 0.0800 Pendiente de la 1ra. tangente	
+ 0.0048	2,376.3400 Cota del PC
- 0.0752 Pendiente de la 1ra. cuerda	- 0.0752
+ 0.0097	2,376.2648 Cota del P - 1
- 0.0655 Pendiente de la 2da . cuerda	- 0.0655
+ 0.0097	2,376.1993 Cota del P - 2
- 0.0558 Pendiente de la 3ra . cuerda	- 0.0558
+ 0.0097	2,376.1435 Cota del P - 3
- 0.0461 Pendiente de la 4a . cuerda	- 0.0461
+ 0.0097	2,376.0974 Cota del P - 4
- 0.0364 Pendiente de la 5a . cuerda	- 0.0384
+ 0.0097	2,376.0610 Cota del P - 5
- 0.0267 Pendiente de la 6a . cuerda	- 0.0267
+ 0.0048	2,376.0343 Cota del P - T
- 0.0219 Pendiente de la 2da . tangente	

CURVA VERTICAL No. 3

$$P_L = -0.11$$

$$PI = 4 + 280$$

$$P_S = +0.36$$

$$\text{Elev.} = 2,375.10$$

$$\text{Columpio Var} = 0.01 \text{ P/v}$$

Diferencia Algebráica de  
Pendientes

$$P_L = -0.11(0.2) = -0.022 \text{ P/v}$$

$$P_S = -0.36(0.2) = -0.072 \text{ P/v}$$

$$\underline{-0.094 \text{ P/v}}$$

$$L = \frac{-0.094}{0.01} = 9.4 = 10 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = \frac{-0.094}{10} = -0.0094$$

$$\text{Semivariación} = 0.0047$$

$$10 \text{ cuerdas de 20 mts.} = 200 \text{ mts.}$$

$$\text{Cota del PI} = 2,375.10$$

$$\text{Cota del PC} = 2,375.10 + 100 \times 0.0011 = 2,375.21$$

$$\text{Cota del PT} = 2,375.10 + 100 \times 0.0036 = 2,375.46$$

$$\text{PCV} = 4 + 180$$

$$\text{PTV} = 4 + 380$$

### Cálculo de la 3ra. Curva Vertical

- 0.0220 Pendiente de la  
1ra. tangente

+ 0.0047 2,375.2100 Cota del PC

- 0.0173 Pendiente de la  
1ra. cuerda - 0.0173

+ 0.0094 2,375.1927 Cota del P - 1

- 0.0079 Pendiente de la  
2da. cuerda - 0.0079

+ 0.0094 2,375.1848 Cota del P - 2

+ 0.0015 Pendiente de la  
3ra. cuerda + 0.0015

+ 0.0094 2,375.1863 Cota del P - 3

+ 0.0109 Pendiente de la  
4a. cuerda + 0.0109

+ 0.0094 2,375.1972 Cota del P - 4

+ 0.0203 Pendiente de la  
5a. cuerda + 0.0203

+ 0.0094 2,375.2175 Cota del P - 5

+ 0.0297 Pendiente de la  
6a. cuerda + 0.0297

+ 0.0297 Pendiente de la 6a. cuerda	
<u>+ 0.0094</u>	2,375.2472 Cota del P - 6
+ 0.0391 Pendiente de la 7a. cuerda	+ <u>0.0391</u>
<u>+ 0.0094</u>	2,375.2863 Cota del P - 7
+ 0.0485 Pendiente de la 8a. cuerda	+ <u>0.0485</u>
<u>+ 0.0094</u>	2,375.3348 Cota del P - 8
+ 0.0579 Pendiente de la 9a. cuerda	+ <u>0.0579</u>
<u>+ 0.0094</u>	2,375.3927 Cota del P - 9
+ 0.0673 Pendiente de la 10a. cuerda	+ <u>0.0673</u>
<u>+ 0.0047</u>	2,375.4600 Cota del PT
+ 0.0720 Pendiente de la 2da. tangente	

CURVA VERTICAL No. 4

$$P_L = +0.36$$

$$PI = 9 + 040$$

$$P_S = -1.26$$

$$\text{Elev.} = 2,392.00$$

$$\text{Cima Var} = 0.02 \text{ P/v}$$

## Diferencia Algebráica de Pendientes

$$P_L = +0.36(0.2) = +0.072 \text{ P/v}$$

$$P_S = +1.26(0.2) = +0.252 \text{ P/v}$$

+0.324 P/v

$$L = \frac{+0.324}{0.02} = 16.2 = 18 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = \frac{+0.324}{18} = 0.018$$

Semivariación = 0,009

18 cuerdas de 20 mts. = 360 mts.

Cota del PI = 2,392.00

$$\text{Cota del PC} = 2,392.00 - 180 \times 0.0036 = 2,391.352$$

$$\text{Cota del PT} = 2,392.00 - 180 \times 0.0126 = 2,389.732$$

$$\text{PCV} = 8 + 860$$

$$\text{PTV} = 9 + 220$$

### Cálculo de la 4a. Curva Vertical

+ 0.0720 Pendiente de la  
la., tangente

- 0.0090

2,391.3520 Cota del PC

+ 0.0630 Pendiente de la  
1ra cuerda

+ 0.0630 Pendiente de la  
1ra. cuerda

- 0.0180

+ 0.0450 Pendiente de la  
2da. cuerda

- 0.0180

+ 0.0270 Pendiente de la  
3ra. cuerda

- 0.0180

+ 0.0090 Pendiente de la  
4a. cuerda

- 0.0180

- 0.0090 Pendiente de la  
5a. cuerda

- 0.0180

- 0.0270 Pendiente de la  
6a. cuerda

- 0.0180

- 0.0450 Pendiente de la  
7a. cuerda

- 0.0180

- 0.0630 Pendiente de la  
8a. cuerda

- 0.0180

- 0.0810 Pendiente de la  
9 . cuerda

2,391.4150 Cotal de P - 1

+ 0.0450

2,391.4600 Cota del P - 2

+ 0.0270

2,391.4870 Cota del P - 3

+ 0.0090

2,391.4960 Cota del P - 4

- 0.0090

2,391.4870 Cota del P - 5

- 0.0270

2,391.4600 Cota del P - 6

- 0.0450

2,391.4150 Cota del P - 7

- 0.0630

2,391.3520 Cota del P - 8

- 0.0810

- 0.0810 Pendiente de la  
9a. cuerda

<u>- 0.0180</u>	2,391.2710 Cota del P - 9
- 0.0990 Pendiente de la 10a. cuerda	- 0.0990
<u>- 0.0180</u>	2,391.1720 Cota del P - 10
- 0.1170 Pendiente de la 11a. cuerda	- 0.1170
<u>- 0.0180</u>	2,391.0550 Cota del P - 11
- 0.1350 Pendiente de la 12a. cuerda	- 0.1350
<u>- 0.0180</u>	2,390.9200 Cota del P - 12
- 0.1530 Pendiente de la 13a. cuerda	- 0.1530
<u>- 0.0180</u>	2,390.7670 Cota del P - 13
- 0.1710 Pendiente de la 14a. cuerda	- 0.1710
<u>- 0.0180</u>	2,390.5960 Cota del P - 14
- 0.1890 Pendiente de la 15a. cuerda	- 0.1890
<u>- 0.0180</u>	2,390.4070 Cota del P - 15
- 0.2070 Pendiente de la 16a. cuerda	- 0.2070
<u>- 0.0180</u>	2,390.2000 Cota del P - 16
- 0.2250 Pendiente de la 17a. cuerda	- 0.2250

- 0.2250 Pendiente de la  
17a. cuerda

- 0.0180

2,389.9750 Cota del P - 17

- 0.2430 Pendiente de la  
18a. cuerda

- 0.2430

- 0.0090

2,389.7320 Cota del PT

- 0.2520 Pendiente de la  
2a. tangente

### CURVA VERTICAL No. 5

P<sub>L</sub> = -1.26

PI = 11 + 720

P<sub>S</sub> = -1.73

Elev. = 2,358.25

Cima Var = 0.02 P/v

### Diferencia Algebráica de Pendientes

P<sub>L</sub> = -1.26 (0.2) = -0.252 P/v

P<sub>S</sub> = +1.73 (0.2) = +0.346 P/v

+0.094 P/v

$$L = \frac{+0.094}{0.02} = 4.7 = 6 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = \frac{0.094}{6} = 0.0157$$

$$\text{Semivariación} = 0.0078$$

$$6 \text{ cuerdas de 20 mts.} = 120 \text{ mts.}$$

$$\text{Cota del PI} = 2,358.25$$

$$\text{Cota del PC} = 2,358.25 + 60 \times 0.0126 = 2,359.006$$

$$\text{Cota del PT} = 2,358.25 - 60 \times 0.0173 = 2,357.212$$

$$\text{PCV} = 11 + 660$$

$$\text{PTV} = 11 + 780$$

#### Cálculo de la 5a. Curva Vertical

- 0.2520 Pendiente de la  
1ra. tangente

- 0.0078 2,359.0060 Cota del PC

- 0.2598 Pendiente de la  
1ra. cuerda

- 0.2598

- 0.0157 2,358.7462 Cota del P - 1

- 0.2755 Pendiente de la  
2da. cuerda

- 0.2755

- 0.0157 2,358.4707 Cota del P - 2

- 0.2912 Pendiente de la  
3ra. cuerda

- 0.2912

- 0.2912 Pendiente de la  
3ra. cuerda

- 0.0157 2,358.1795 Cota del P - 3

- 0.3069 Pendiente de la  
4a. cuerda

---

- 0.0157 2,357.8726 Cota del P - 4

- 0.3226 Pendiente de la  
5a. cuerda

---

- 0.0157 2,357.5500 Cota del P - 5

- 0.3383 Pendiente de la  
6a. cuerda

---

- 0.0078 2,357.2117 Cota del PT

- 0.3461 Pendiente de la  
2da. tangente

### CURVA VERTICAL No. 6

$$P_L = -1.73$$

$$PI = 13 + 800$$

$$P_S = -1.61$$

$$\text{Elev.} = 2,322.31$$

Columpio Var =

Diferencia Algebráica de  
Pendientes

$$P_L = -1.73(0.2)$$

$$P_S = +1.61(0.2)$$

CURVA VERTICAL No. 7

$$P_L = -1.61$$

$$PI = 15 + 000$$

$$P_S = -0.34$$

$$\text{Elev.} = 2,303.00$$

$$\text{Columpio Var} = 0.02 \text{ P/v}$$

Diferencia Algebráica de  
Pendientes

$$P_L = -1.61(0.2) = -0.322 \text{ P/v}$$

$$P_S = +0.34(0.2) = +0.068 \text{ P/v}$$

$$\underline{-0.254 \text{ P/v}}$$

$$L = \frac{-0.254}{0.02} = 12.7 = 14 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = \frac{-0.254}{14} = 0.0181$$

$$\text{Semivariación} = 0.0091$$

$$14 \text{ cuerdas de 20 mts.} = 280 \text{ mts.}$$

$$\text{Cota del PI} = 2,303.00$$

$$\text{Cota del PC} = 2,303.00 + 140 \times 0.0161 = 2,305.254$$

$$\text{Cota del PT} = 2,303.00 - 140 \times 0.0034 = 2,302.524$$

$$PCV = 14 + 860$$

$$PTV = 15 + 140$$

### Cálculo de la 7a. Curva Vertical

- 0.3220 Pendiente de la  
1ra. tangente

+ 0.0091 2,305.2540 Cotal del PC

- 0.3129 Pendiente de la  
1ra. cuerda

- 0.3129

+ 0.0181 2,304.9411 Cotal del P - 1

- 0.2948 Pendiente de la  
2da. cuerda

- 0.2948

+ 0.0181 2,304.6463 Cotal del P - 2

- 0.2767 Pendiente de la  
3ra. cuerda

- 0.2767

+ 0.0181 2,304.3696 Cota del P - 3

- 0.2586 Pendiente de la  
4a. cuerda

- 0.2586

+ 0.0181 2,304.1110 Cota del P - 4

- 0.2405 Pendiente de la  
5a. cuerda

- 0.2405

+ 0.0181 2,303.8705 Cota del P - 5

- 0.2224 Pendiente de la  
6a. cuerda

- 0.2224

- 0.2224 Pendiente de la 6a. cuerda	
+ 0.0181	2, 303.6481 Cota del P - 6
- 0.2043 Pendiente de la 7a. cuerda	- 0.2043
+ 0.0181	2, 303.4438 Cota del P - 7
- 0.1862 Pendiente de la 8a. cuerda	- 0.1862
+ 0.0181	2, 303.2576 Cota del P - 8
- 0.1681 Pendiente de la 9a. cuerda	- 0.1681
+ 0.0181	2, 303.0895 Cota del P - 9
- 0.1500 Pendiente de la 10a. cuerda	- 0.1500
+ 0.0181	2, 302.9395 Cota del P - 10
- 0.1319 Pendiente de la 11a. cuerda	- 0.1319
+ 0.0181	2, 302.8076 Cota del P - 11
- 0.1138 Pendiente de la 12a. cuerda	- 0.1138
+ 0.0181	2, 302.6938 Cota del P - 12
- 0.0957 Pendiente de la 13a. cuerda	- 0.0957
+ 0.0181	2, 302.5981 Cota del P - 13
- 0.0776 Pendiente de la 14a. cuerda	- 0.0776

- 0.0776 Pendiente de la  
14a. cuerda

+ 0.0091

2,302.5205 Cota del P-T

- 0.0685 Pendiente de la  
2da. tangente

CURVA VERTICAL No. 8

$$P_L = -0.34$$

$$PI = 15 + 880$$

$$P_S = -1.77$$

$$\text{Elev.} = 2,300.00$$

$$\text{Cima Var} = 0.04$$

Diferencia Algebráica de  
Pendientes

$$P_L = -0.34(0.2) = -0.068 \text{ P/v}$$

$$P_S = +1.77(0.2) = +0.354 \text{ P/v}$$

$$\underline{\quad +0.286 \text{ P/v}}$$

$$L = \frac{+0.286}{0.04} = 7.15 = 8 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = \frac{+0.286}{8} = 0.0358$$

Semivariación = 0.0178

8 Cuerdas de 20 mts. = 160 mts.

Cota del PI = 2,300.00

Cota del PC = 2,300.00 + 80 x 0.0034 = 2,300.272

Cota del PT = 2,300.00 - 80 x 0.0177 = 2,298.584

PCV = 15 + 800

PTV = 15 + 960

#### Cálculo de la 8a. Curva Vertical

- 0.0680 Pendiente de la  
1ra. tangente

- 0.0178 2,300.2720 Cota del PC

- 0.0858 Pendiente de la  
1ra. cuerda - 0.0858

- 0.0358 2,300.1862 Cota del P - 1

- 0.1216 Pendiente de la  
2da. cuerda - 0.1216

- 0.0358 2,300.0646 Cota del P - 2

- 0.1574 Pendiente de la  
3ra. cuerda - 0.1574

- 0.0358 2,299.9072 Cota del P - 3

- 0.1932 Pendiente de la  
4a. cuerda - 0.1932

- 0.1932 Pendiente de la 4a. cuerda	
<u>- 0.0358</u>	2,299.7140 Cota del P - 4
- 0.2290 Pendiente de la 5a. cuerda	- 0.2290
<u>- 0.0358</u>	2,299.4850 Cota del P - 5
- 0.2648 Pendiente de la 6a. cuerda	- 0.2648
<u>- 0.0358</u>	2,299.2202 Cota del P - 6
- 0.3006 Pendiente de la 7a. cuerda	- 0.3006
<u>- 0.0358</u>	2,298.9196 Cota del P - 7
- 0.3364 Pendiente de la 8a. cuerda	- 0.3364
<u>- 0.0178</u>	2,298.5832 Cota del PT
- 0.3542 Pendiente de la 2da. tangente	

CURVA VERTICAL No. 9

$$P_L = -1.77$$

$$PI = 19 + 880$$

$$P_S = -0.98$$

$$\text{Elev.} = 2,229.29$$

$$\text{Columpio Var} = 0.02 \text{ P/v}$$

### Diferencia Algebráica de Pendientes

$$P_L = -1.77(0.2) = -0.354 \text{ P/v}$$

$$P_S = +0.98(0.2) = +0.196 \text{ P/v}$$

$$L = \frac{-0.158}{0.02} = 7.9 = 8 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = \frac{0.158}{8} = 0.0198$$

$$\text{Semivariación} = 0.0099$$

$$8 \text{ cuerdas de 20 mts.} = 160 \text{ mts.}$$

$$\text{Cota del PI} = 2,229.29$$

$$\text{Cota del PC} = 2,229.29 + 80 \times 0.0177 = 2,230.706$$

$$\text{Cota del PT} = 2,229.29 - 80 \times 0.0098 = 2,228.506$$

$$\text{PCV} = 19 + 800$$

$$\text{PTV} = 19 + 960$$

### Cálculo de la 9a. Curva Vertical

- 0.3540 Pendiente de la  
1ra. tangente

+ 0.0099 2,230.7060 Cota del PC

- 0.3441 Pendiente de la - 0.3441  
1ra. cuerda

- 0.3441 Pendiente de la 1ra. cuerda	
+ 0.0198	2,230.3519 Cota del P - 1
- 0.3243 Pendiente de la 2da. cuerda	- 0.3243
+ 0.0198	2,230.0276 Cota del P - 2
- 0.3045 Pendiente de la 3ra. cuerda	- 0.3045
+ 0.0198	2,229.7231 Cota del P - 3
- 0.2847 Pendiente de la 4a. cuerda	- 0.2847
+ 0.0198	2,229.4384 Cota del P - 4
- 0.2649 Pendiente de la 5a. cuerda	- 0.2649
+ 0.0198	2,229.1735 Cota del P - 5
- 0.2451 Pendiente de la 6a. cuerda	- 0.2451
+ 0.0198	2,228.9284 Cota del P - 6
- 0.2253 Pendiente de la 7a. cuerda	- 0.2253
+ 0.0198	2,228.7031 Cota del P - 7
- 0.2055 Pendiente de la 8a. cuerda	- 0.2055
+ 0.0099	2,228.4976 Cota del PT
- 0.1956 Pendiente de la 2da. tangente	

**CURVA VERTICAL No. 10**

$$P_L = -0.98 \quad PI = 21 + 840$$

$P_S = -1.97$       Elev. = 2,210

Cima Var = 0,04 P/v

## Diferencia Algebráica de Pendientes

$$P_L = -0.98(0.2) = -0.196 \text{ P/v}$$

$$P_S = +1.97(0.2) = +0.394 \text{ P/v}$$

+0.198 P/v

$$L = \frac{+0.198}{0.04} = 4.95 = 6 \text{ Estaciones}$$

Variación corregida = 0.033

Semivariación = 0.016

6 cuerdas de 20 mts. = 120 mts.

Cota del PI = 2,210.00

$$\text{Cota del PC} = 2,210.00 + 60 \times 0.0098 = 2,210.588$$

$$\text{Cota del PT} = 2,210.00 - 60 \times 0.0197 = 2,208.818$$

$$PCV = 21 + 780$$

$$PTV = 21 + 900$$

### Cálculo de la 10a. Curva Vertical

- 0.1960 Pendiente de la  
1ra. tangente

- 0.0160 2,210.5880 Cota del PC

- 0.2120 Pendiente de la  
1ra. cuerda

- 0.2120

- 0.0330 2,210.3760 Cota del P - 1

- 0.2450 Pendiente de la  
2da. cuerda

- 0.2450

- 0.0330 2,210.1310 Cota del P - 2

- 0.2780 Pendiente de la  
3ra. cuerda

- 0.2780

- 0.0330 2,209.8530 Cota del P - 3

- 0.3110 Pendiente de la  
4a. cuerda

- 0.3110

- 0.0330 2,209.5420 Cota del P - 4

- 0.3440 Pendiente de la  
5a. cuerda

- 0.3440

- 0.0330 2,209.1980 Cota del P - 5

- 0.3770 Pendiente de la  
6a. cuerda

- 0.3770

- 0.3770 Pendiente de la  
6a. cuerda

- 0.0160 2,208.8210 Cota del PT

- 0.3930 Pendiente de la  
2da. tangente

CURVA VERTICAL No. 11

$$P_L = -1.97$$

$$PI = 23 + 260$$

$$P_S = -1.84$$

$$Elev. = 2,182.00$$

CURVA VERTICAL No. 12

$$P_L = -1.84$$

$$PI = 25 + 000$$

$$P_S = -1.70$$

$$Elev. = 2,150.00$$

CURVA VERTICAL No. 13

$$P_L = -1.70$$

$$PI = 26 + 760$$

$$P_S = -1.60$$

$$Elev. = 2,120.00$$

CURVA VERTICAL No. 14

$$P_L = -1.60$$

$$PI = 28 + 640$$

$$P_S = -1.37$$

$$\text{Elev.} = 2,090.00$$

$$\text{Columpio Var} = 0.01 \text{ P/v}$$

Diferencia Algebráica de  
Pendientes

$$P_L = -1.60(0.2) = -0.320 \text{ P/v}$$

$$P_S = +1.37(0.2) = +0.274 \text{ P/v}$$

$$\underline{-0.046 \text{ P/v}}$$

$$L = \frac{-0.046}{0.01} = 4.6 = 6 \text{ Estaciones}$$

$$\text{Variación corregida} = 0.0077$$

$$\text{Semivariación} = 0.0038$$

$$6 \text{ cuerdas de 20 mts.} = 120 \text{ mts.}$$

$$\text{Cota del PI} = 2,090.00$$

$$\text{Cota del PC} = 2,090.00 + 60 \times 0.0160 = 2,090.96$$

$$\text{Cota del PT} = 2,090.00 - 60 \times 0.0137 = 2,089.178$$

$$\text{PCV} = 28 + 580$$

$$\text{PTV} = 28 + 700$$

### Cálculo de la 14a. Curva Vertical

- 0.3200 Pendiente de la  
1ra. tangente

+ 0.0038    2,090.9600 Cota del PC

- 0.3162 Pendiente de la  
1ra. cuerda                                        - 0.3162

+ 0.0077    2,090.6438 Cota del P - 1

- 0.3085 Pendiente de la  
2da. cuerda                                        - 0.3085

+ 0.0077    2,090.3353 Cota del P - 2

- 0.3008 Pendiente de la  
3ra. cuerda                                        - 0.3008

+ 0.0077    2,090.0345 Cota del P - 3

- 0.2931 Pendiente de la  
4a. cuerda                                        - 0.2931

+ 0.0077    2,089.7414 Cota del P - 4

- 0.2854 Pendiente de la  
5a. cuerda                                        - 0.2854

+ 0.0077    2,089.4560 Cota del P - 5

- 0.2777 Pendiente de la  
6a. cuerda                                        - 0.2777

- 0.2777 Pendiente de la  
6a. cuerda

+ 0.0038

2,089.1783 Cota del PT

- 0.2739 Pendiente de la  
2da. tangente

CURVA VERTICAL No. 15

P<sub>L</sub> = -1.37

PI = 31 + 560

P<sub>S</sub> = -1.50

Elev. = 2,050.00

# CURVA CIRCULAR SIMPLE

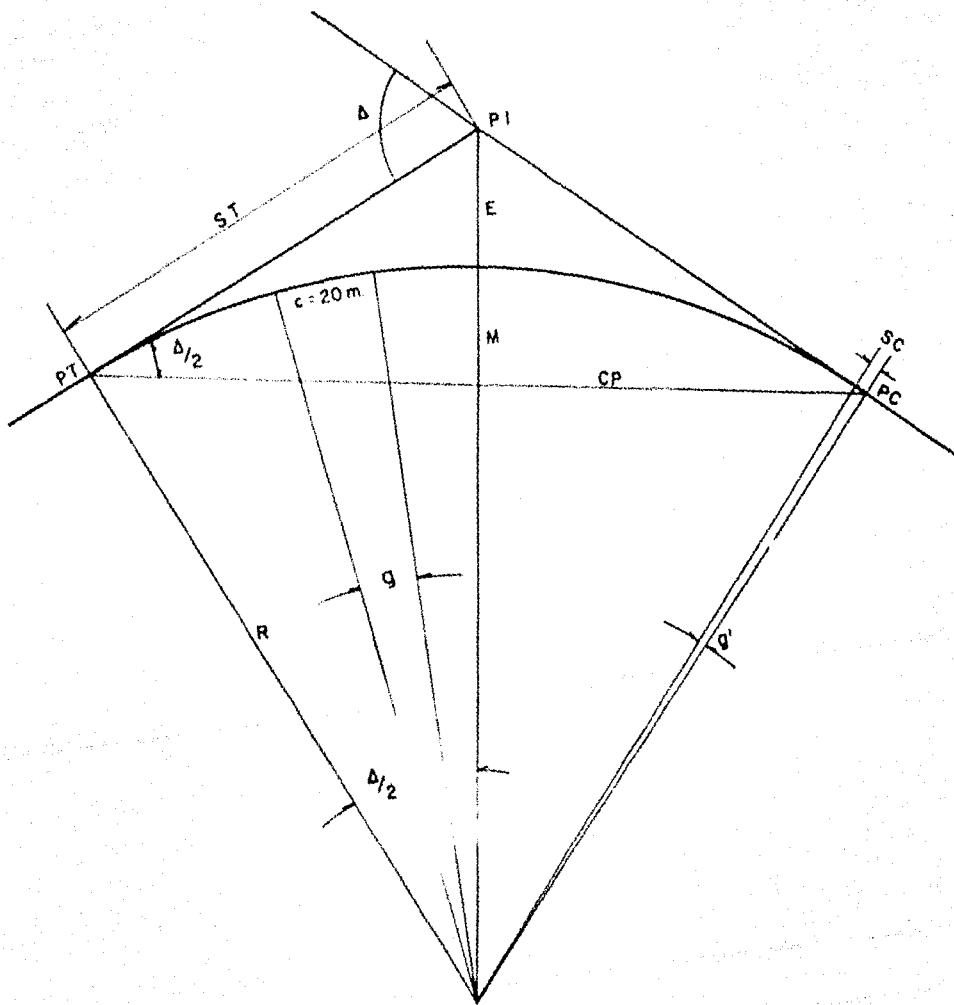
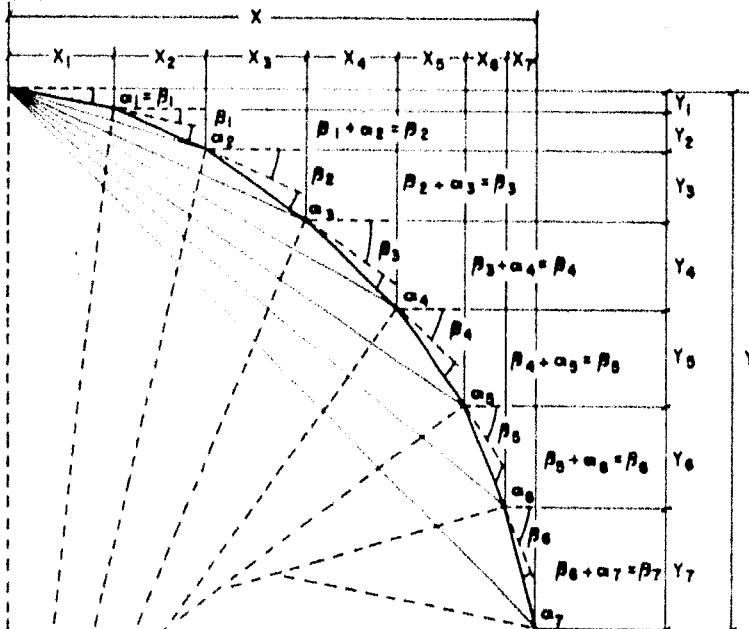


FIG. N°. 1



$\alpha_1 = 0^\circ 15'$	$\beta_1 = 0^\circ 15'$
$\alpha_2 = 0^\circ 45'$	$\beta_2 = 1^\circ 00'$
$\alpha_3 = 1^\circ 15'$	$\beta_3 = 2^\circ 15'$
$\alpha_4 = 1^\circ 45'$	$\beta_4 = 4^\circ 00'$
$\alpha_5 = 2^\circ 15'$	$\beta_5 = 6^\circ 15'$
$\alpha_6 = 2^\circ 45'$	$\beta_6 = 8^\circ 00'$
$\alpha_7 = 3^\circ 15'$	$\beta_7 = 12^\circ 15'$

$X_1 = 10.00$	$Y_1 = 0.044$
$X_2 = 9.99$	$Y_2 = 0.166$
$X_3 = 9.98$	$Y_3 = 0.401$
$X_4 = 9.97$	$Y_4 = 0.697$
$X_5 = 9.96$	$Y_5 = 1.089$
$X_6 = 9.93$	$Y_6 = 1.565$
$X_7 = 9.72$	$Y_7 = 2.123$
$X = 69.55$	$Y = 6.085$

ESPIRAL DE ENTRADA A UNA CURVA  
COMPUUESTA CON UN  $\theta = 8^\circ$  Y VARIACION DE  
CURVATURA DE  $1^\circ 00' \times 10.00$  m.

FIG. N.º 2

CURVA COMPUSTA CON ESPIRALES SIMETRICAS

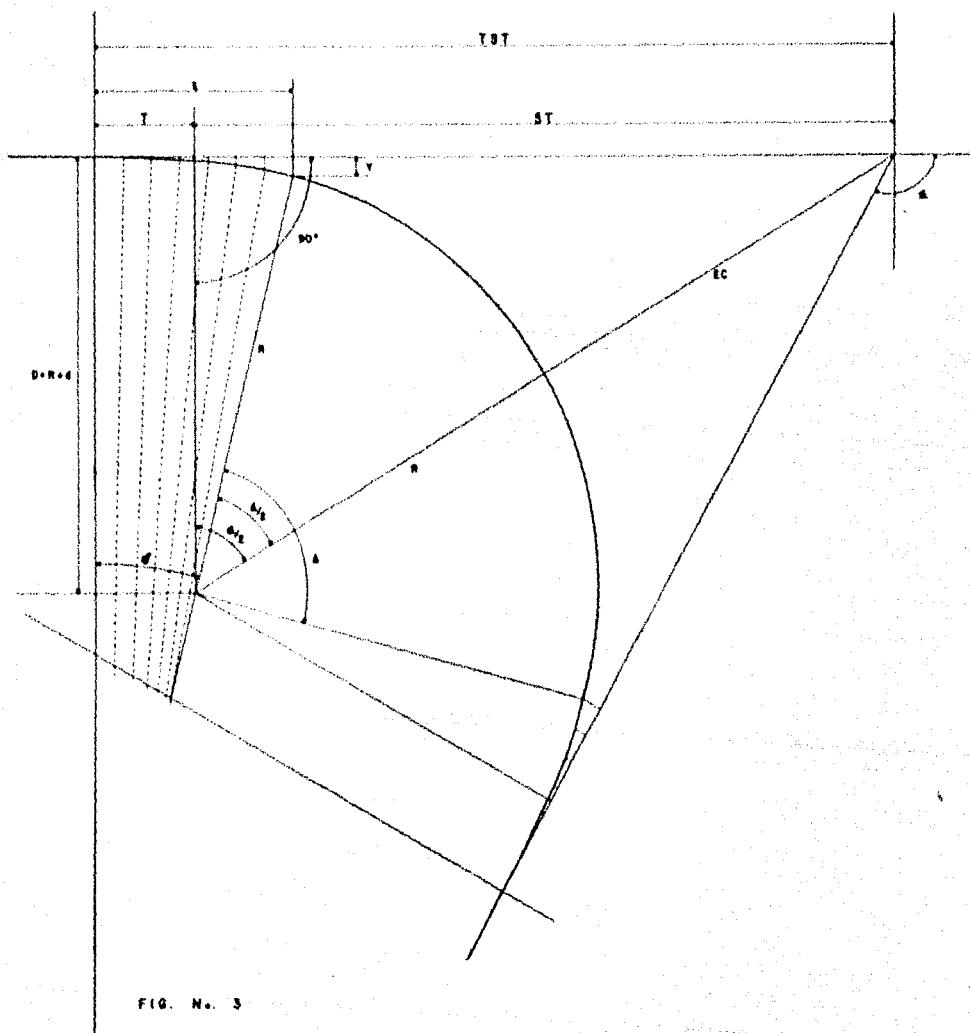


FIG. N° 3

## CURVA VERTICAL EN "COLUMPIO"

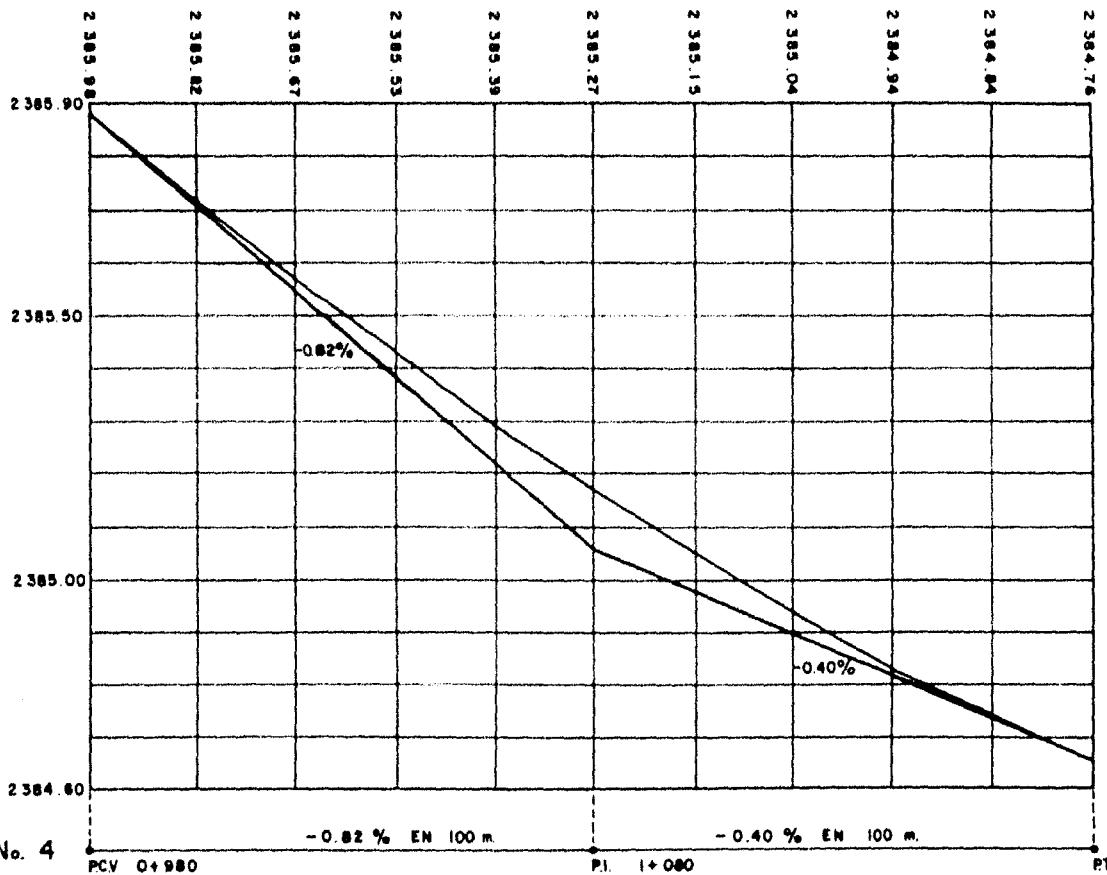


FIG. No. 4

CURVA  
VERTICAL  
EN "CIMA"

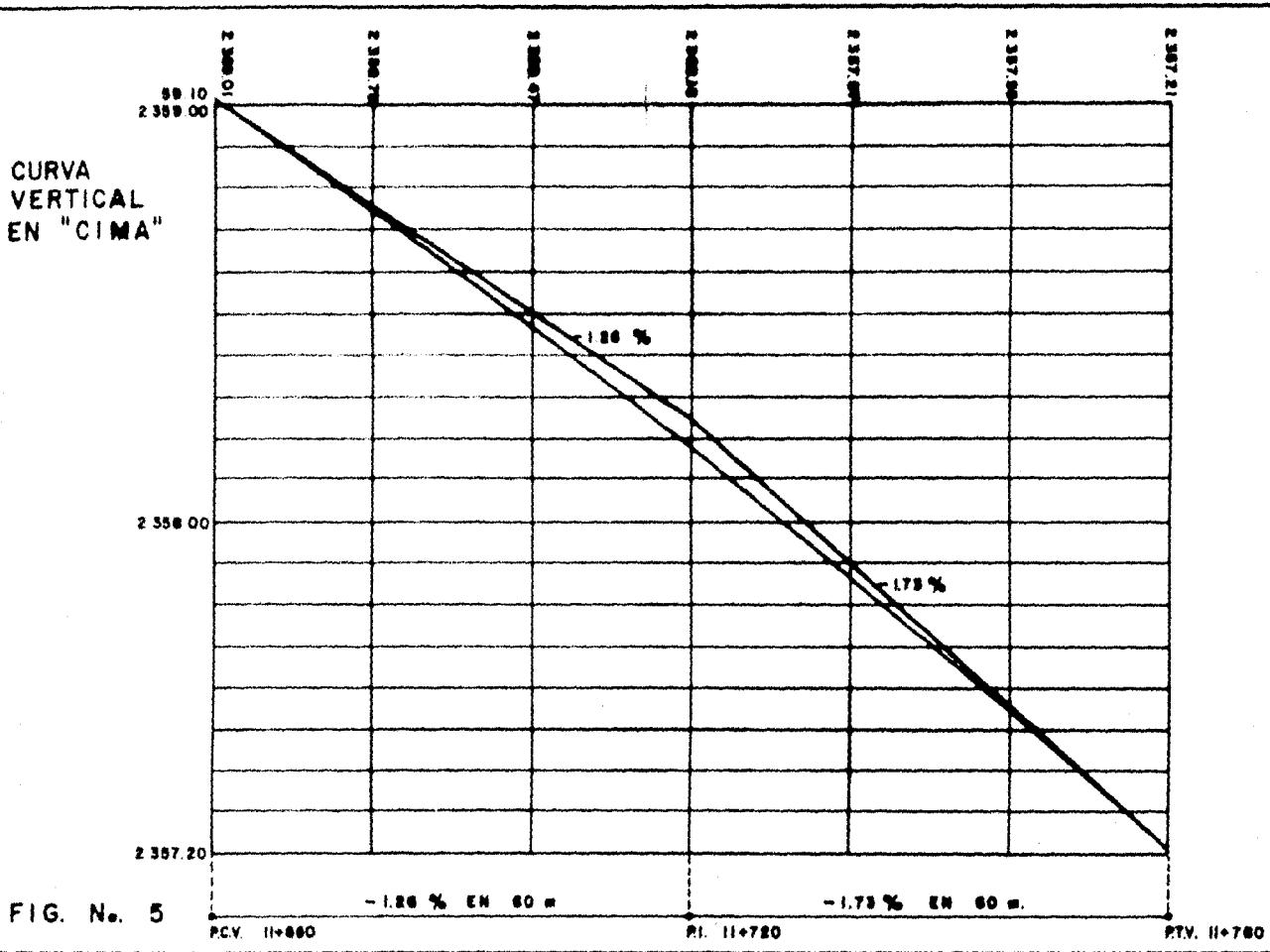


FIG. No. 5

PCV. II+600

RI. II+720

RTV. II+780

Cuadro 1  
Hoja 1 de 2

VOLUMENES DE CORTE Y TERRAPLEN NECESARIOS  
PARA PODER LLEVAR EL NIVEL DE LA SUBRASANTE  
PROYECTADA

KILOMETRO	M <sup>3</sup> VOLUMEN DE CORTE	M <sup>3</sup> VOLUMEN DE TERRAPLEN
1	-	9,470
2	-	4,420
3	-	3,760
4	-	1,600
5	16	12,499
6	-	12,830
7	-	9,880
8	-	6,330
9	14,232	67
10	32,080	-
11	-	27,170
12	141	12,430
13	290	11,086
14	2,974	1,775
15	74,481	19,265
16	135,596	5,746
17	22,830	35,001

Cuadro 1  
Hoja 2 de 2

KILOMETRO	M <sup>3</sup> VOLUMEN DE CORTE	M <sup>3</sup> VOLUMEN DE TERRAPLEN
18	13,327	67,093
19	54,546	7,495
20	69,575	43,622
21	45,516	10,758
22	23,135	36,599
23	94,146	18,397
24	35,455	45,813
25	47,851	29,033
26	41,792	80,102
27	35,770	23,367
28	11,364	9,687
29	62,246	1,403
30	72,129	7,313
31	53,981	47,471
32	35,373	28,408
33	59,551	32,069
34	28,950	17,303
35	14,193	32,313
Total	<u>1'081,540</u>	<u>711,575</u>

**CUADRO No. 2**

VARIACION DE CURVATURA DE 0°15' X 10 M										
		L		C		E		F		R
C	D	L000 M.D.	L	C	E	F	G	H	I	L000 R.R.
0.15										
0.30										
0.45										
0.60										
0.75										
0.90										
1.05										
1.20										
1.35										
1.50										
1.65										
1.80										
1.95										
2.10										
2.25										
2.40										
2.55										
2.70										
2.85										
3.00										
3.15										
3.30										
3.45										
3.60										
3.75										
3.90										
4.05										
4.20										
4.35										
4.50										
4.65										
4.80										
4.95										
5.10										
5.25										
5.40										
5.55										
5.70										
5.85										
6.00										
6.15										
6.30										
6.45										
6.60										
6.75										
6.90										
7.05										
7.20										
7.35										
7.50										
7.65										
7.80										
7.95										
8.10										
8.25										
8.40										
8.55										
8.70										
8.85										
9.00										
9.15										
9.30										
9.45										
9.60										
9.75										
9.90										
10.05										
10.20										
10.35										
10.50										
10.65										
10.80										
10.95										
11.10										
11.25										
11.40										
11.55										
11.70										
11.85										
12.00										
12.15										
12.30										
12.45										
12.60										
12.75										
12.90										
13.05										
13.20										
13.35										
13.50										
13.65										
13.80										
13.95										
14.10										
14.25										
14.40										
14.55										
14.70										
14.85										
15.00										
15.15										
15.30										
15.45										
15.60										
15.75										
15.90										
16.05										
16.20										
16.35										
16.50										
16.65										
16.80										
16.95										
17.10										
17.25										
17.40										
17.55										
17.70										
17.85										
18.00										
18.15										
18.30										
18.45										
18.60										
18.75										
18.90										
19.05										
19.20										
19.35										
19.50										
19.65										
19.80										
19.95										
20.10										
20.25										
20.40										
20.55										
20.70										
20.85										
21.00										
21.15										
21.30										
21.45										
21.60										
21.75										
21.90										
22.05										
22.20										
22.35										
22.50										
22.65										
22.80										
22.95										
23.10										
23.25										
23.40										
23.55										
23.70										
23.85										
24.00										
24.15										
24.30										
24.45										
24.60										
24.75										
24.90										
25.05										
25.20										
25.35										
25.50										
25.65										
25.80										
25.95										
26.10										
26.25										
26.40										
26.55										
26.70										
26.85										
27.00										
27.15										
27.30										
27.45										
27.60										
27.75										
27.90										
28.05										
28.20										
28.35										
28.50										
28.65										
28.80										
28.95										
29.10										
29.25										
29.40										
29.55										
29.70										
29.85										
30.00										
30.15										
30.30										
30.45										
30.60										
30.75										
30.90										
31.05										
31.20										
31.35										
31.50										
31.65										
31.80										
31.95										
32.10										
32.25										
32.40										
32.55										
32.70					</					

## C A P I T U L O   III

### 3.1. PROYECCION DE TRAFICO

Teóricamente la proyección del tráfico de la -- nueva línea Perote - Teziutlán debió hacerse con base en un estudio de mercado, el cual a grandes rasgos consistente - en hacer una estimación cuantitativa y cualitativa de las -- necesidades y de los recursos que actualmente se generan - o que en un futuro próximo se generarán en la región, por - la que se pretende hacer pasar la nueva línea ferroviaria, - lográndose lo anterior mediante una investigación de campo lo más detallada posible, de dichas necesidades y recursos. Además se debió investigar que planes se tienen a corto y - largo plazo, para las plantas de la Minera Autlán, estable- cidas en Teziutlán y Aire Libre Estado de Puebla. Pero - debido a las limitaciones a que está sujeto el presente tra- bajo, para poder estimar la magnitud aproximada de carga que se moverá por la nueva línea Perote - Teziutlán, se - - tomó como base la tendencia histórica del ramal "VF", en- virtud de que el principal centro generador de tráfico en - - dicho ramal, ha sido la Minera Autlán.



Para poder conocer la tendencia histórica, fué necesario elaborar una gráfica con los datos estadísticos anuales del tráfico de carga del mencionado ramal, para un período de 14 años, a partir de 1960, como puede verse en el Cuadro No. 1, habiéndose ajustado una función de tipo lineal por el método de mínimos cuadrados, el cual se muestra en los Cuadros Nos. 2 y 3. Con base en esa recta se hizo una proyección para 25 años a partir de 1977 (el análisis se efectuó para toneladas brutas y netas).

### **3.2. COSTOS DE OPERACION DEL RAMAL "VF"**

La obtención de los costos anuales de operación, para el horizonte económico considerado (25 años), se logró con base en lo siguiente:

- a) La cuantía de tráfico anual aproximado que generará Teziutlán en el futuro, la cual ya fué obtenida -- anteriormente.
- b) El costo por operar una tonelada bruta kilómetro, -- el cual se obtuvo de la forma siguiente:

Si el costo por operar un tren -kilómetro es de \$ 215.91 (valor obtenido del informe E-13, para el primer trimestre de 1976) y el promedio sistemal de arrastre es de \$ 428.52 toneldas/tren- (valor obtenido del Cuadro No. 4, con una velocidad de 40 KPH y una pendiente compensada -- del 3.88%) se obtiene un costo de \$ 50.82 - - CUS/TBK, es decir:

21,591 CVS  
Tren - Km. = 50.82 CVS/TBK  
428.52 Tons. Brutas  
Tren

c) El costo por concepto de transbordo el cual tiene --  
que realizarse en los patios de Oriental de vía angos  
ta a vía ancha y viceversa, realizándose dicha la- -  
bor manualmente con carretilla y pala, siendo el --  
costo por dicho concepto de \$ 4.50 / Ton.





- d) La distancia de recorrido entre Oriental y Teziutlán, que resulta ser de 89 km.

El cálculo de dichos costos se puede observar en el Cuadro No. 12.

### **3.3. COSTOS DE OPERACION DE LA NUEVA RUTA ORIENTAL - PEROTE - TEZIUTLAN**

Debido a que la mayor parte del volumen de carga que se recibe en Teziutlán proviene del norte del país y que no existe ninguna vía ferroviaria mediante la cual se pueda hacer llegar la carga a Teziutlán sin pasar por el centro del país, se analiza el recorrido que habrá de realizarse vía Oriental - Perote - Teziutlán. Como base a lo anterior, se puede afirmar que entre las estaciones más importantes que remiten carga a Teziutlán están Matamoros, Nuevo Laredo, Barroterán, Piedras Negras y Tampico.

La obtención de los costos anuales de operación de la nueva ruta, para el horizonte económico considerado (25 años), se logró con base en el conocimiento de lo siguiente:

- a) La cuantía del tráfico anual aproximado que generará Teziutlán en el futuro, la cual ya fué obtenida -- anteriormente.
- b) El costo por operar una tonelada bruta - kilómetro, - el cual se obtuvo de la forma siguiente:

Si el costo por operar un tren -kilómetro es de-  
\$ 215.91 (valor obtenido del Informe E-13, para  
el primer trimestre de 1976) y el promedio sis-  
temal de arrastre es de 844.06 Tons./Tren --  
(valor obtenido del Cuadro No. 4, para una ve-  
cidad de 40 KPH y una pendiente compensada del  
2.40%), se obtiene un costo de 25.58 CUS/TBK,-  
es decir:

$$\frac{21,591 \text{ CVS}}{844.06 \text{ Tons./Tren}} = 25.58 \text{ CVS/TBK}$$

- c) La distancia de recorrido que habrá de realizarse -- por la nueva ruta Oriental - Perote - Teziutlán, la -- cual resulta de 82 km., de los cuales 48 km. corres-

ponden a la vía existente entre Oriental y Perote, — los que forman parte de la vía troncal México - Vera cruz, y 34 km. correspondientes a la vía proyectada entre Perote y Teziutlán.

El cálculo de dichos costos se puede observar en el Cuadro No. 14.

### **3.4. BENEFICIOS POR AHORROS EN COSTO DE TRANSPORTE**

Para determinar los beneficios por concepto de ahorros en el costo de transporte, que se obtendrán con la construcción de la nueva línea Perote - Teziutlán, se procedió a obtener la diferencia que existe entre los costos anuales de operación de la línea actual y la propuesta, lo cual - puede observarse en el Cuadro No. 5.

Una vez conocidos los ahorros anuales, se procedió a actualizarlos para hacer intervenir el factor tiempo lo que hace necesario establecer cierta liga - - - entre cantidades monetarias ubicadas en diferente época, a fin de hacerlas homogéneas y poder ordenarlas, para lo - -

cual se hace uso de los factores de actualización, cuyo empleo permite situar en un año cualquiera el flujo de beneficios y costos generados por la obra.

El factor de actualización es la tasa de interés- que sirve de liga contable entre dos épocas diferentes, matemáticamente se expresa como el recíproco del interés compuesto, esto es:

$$\text{Factor de actualización} = \frac{1}{(1+r)^n}$$

En donde r es la tasa de interés que refleja el costo del uso del capital o la productividad que pretendemos exigir de este escaso factor. En el caso de proyectos ferroviarios en México se acostumbra usar el 12% y n es el año que se está actualizando. Los ahorros anuales actualizados se pueden observar en el Cuadro No. 6.

### 3.5. COSTOS DE INVERSIÓN

La magnitud de la inversión que será necesaria- para estar en posibilidad de construir la línea propuesta,

se obtuvo en base a el costo unitario aproximado de cada concepto de obra y a la cantidad de obra requerida. Los conceptos, cantidad y costos unitarios se mencionan a continuación:

- a) Derecho de Vía. La superficie requerida para dar paso a la vía del tren, con todas sus instalaciones y superficies libres para su buen funcionamiento es de aproximadamente 3 Has./Km., por lo que si consideramos que el costo aproximado por hectárea es de \$ 5,000.00 y que la longitud total aproximada de la línea propuesta es de 35 km., tendremos que el costo total por concepto de derecho de vía es de - - - \$ 525,000.00.
- b) Excavación. Para poder llevar en el terreno el nivel requerido por la subrasante proyectada, se requiere excavar en los lugares donde la subrasante queda abajo de la superficie del terreno (ver perfil del terreno en Planos 1, 2 y 3), no incluyéndose en lo anterior los lugares donde económica o técnicamente resulte más conveniente la construcción de un

túnel. El cálculo aproximado del volumen de excavación se hizo en el Capítulo II, con el auxilio de -- las secciones transversales de construcción (ver -- sección transversal de corte en planos 1, 2 ó 3); -- por lo que si el volumen de excavación calculado es de 1'081, 540 m<sup>3</sup> y el costo de excavación incluyendo acarreos es de \$ 30.00/m<sup>3</sup>, resulta que el costo total por concepto de excavación es de - - - - \$ 32'446, 200.00.

- c) Préstamo. Para poder llevar en el terreno el nivel requerido por la subrasante proyectada, es necesario efectuar rellenos mediante préstamos de -- material de bancos cercanos o laterales al eje proyectado de la vía, dichos rellenos son realizados en aquellos lugares donde la subrasante proyectada -- queda arriba de la superficie del terreno (ver perfil del terreno en Planos 1, 2 y 3), no incluyéndose en lo anterior aquellos lugares donde los claros no sean económica o técnicamente rellenables. El -- volumen aproximado de relleno que requiere el proyecto en estudio, se calculó en el Capítulo II, con -

con el auxilio de las secciones transversales de -- construcción (ver sección transversal de terraplén en planos 1, 2 ó 3). Si el volumen de relleno requerido es de aproximadamente  $711,575 \text{ m}^3$  y el costo por concepto de préstamo incluyendo aca-reos es de \$ 20.00 /  $\text{m}^3$ , resulta que el costo total por concepto de préstamo de material es de - - - \$ 14'231, 500.00.

- d) Alcantarillado. Para poder drenar la vía del tren de los escurrimientos superficiales o subterráneos, es necesario además de la colocación de balasto, construir un sistema de alcantarillado, el cual estará en función de la magnitud de dichos escurrimien-tos. Para la línea propuesta se considera alcanta-rillado ligero en sus primeros 15 kilómetros apro-ximadamente, en virtud de desarrollarse dicha par-te de la línea sobre una zona de lomerío suave y -- alcantarillado fuerte en la longitud restante de la lí-nea, debido a que se localiza sobre zona montaño-sa (ver proyecto en planta en Planos 1, 2 y 3). Si el costo aproximado por alcantarillado ligero es de

\$ 60,000.00 / Km. y el de alcantarillado fuerte es de \$ 120,000.00 / Km., resulta que el costo por concepto de alcantarillado para los primeros 15 km. es de \$ 900,000.00 y para los 20 km. restantes es de - - - \$ 2'400,000.00.

- e) Longitud de Puente. Para salvar grandes claros o grandes depresiones del terreno, se utilizan los puentes. Para el proyecto en estudio se proponen cuatro puentes, con una longitud total de desarrollo acumulada de 310 ml., y si el costo es de aproximadamente de \$ 25,000.00/ml. de puente, tendremos que el costo de dicho concepto de obra es de - - - \$ 7'750,000.00.
- f) Longitud de Túnel. Si la longitud de desarrollo acumulada de los 10 túneles propuestos es de 1,480 ml. y el costo por metro líneas de túnel es de - - - \$ 20,000.00, tendremos que el costo total por concepto de túnel es de \$ 29'600,000.00.
- g) Longitud de Vía. El análisis del costo de construcción de un kilómetro de superestructura de vía ferro

viaria (durmiente, balasto, riel y accesorios, juegos y herrajes de cambio, soldadura) ha quedado consignado en el Cuadro No. 7, observándose que el mismo es de \$ 1'179, 998.34 / Km., por lo que si la línea propuesta tiene una longitud aproximada de 35 km., el costo total por concepto de vía es de \$ 41'299, 941.90.

El resumen de cantidades, costos unitarios y costos totales de cada concepto de obra puede observarse en el Cuadro No. 8, en el cual mediante la suma de los costos de los conceptos de obra se obtuvo el costo total de la inversión, que es de \$ 129'152, 641.90.

Con base en el Cuadro No. 9, en el que se especifica el peso, tipo y longitud del riel que actualmente se encuentra tendido en el ramal "VF" y con el auxilio del Cuadro No. 10 de conversión de rieles, se obtuvo el peso en toneladas del riel de recobro, como se muestra en el Cuadro No. 11. Por lo que si el costo del acero es de \$ 4, 000.00 / Ton. y el peso obtenido en el Cuadro No. 11 es de - - -

5,164.276 tons., se tiene que el valor de recobro -  
del riel es de \$ 20'657,104.00.

Si al costo de la inversión que es de - - - - -  
\$ 129'152,641.90 le descontamos el valor de reco-  
bro del riel que es de \$ 20'657,104.00, obtendre- -  
mos el costo real de la inversión, el cual asciende -  
a \$ 108'495,537.90.

En virtud de que se propone que la construcción se -  
llevé a cabo en dos años a partir de 1977, con una --  
inversión inicial de \$ 60'000,000.00 y que la inver-  
sión restante de \$ 48'495,537.90 se lleve a cabo en-  
1978 para dar término a la construcción de la obra,-  
fué necesario actualizar la inversión que se hará en-  
1978, mediante un factor de actualización, resultan-  
do que la inversión actualizada para 1978 es de - - -  
\$ 43'306,515.34. Si a la inversión inicial le suma-  
mos la inversión actualizada para 1978 obtenemos -  
la inversión total actualizada, la cual es de - - - -  
\$ 103'306,515.34, misma que puede observarse en -  
el Cuadro No. 14.

### **3.6. RENTABILIDAD ECONOMICA DEL PROYECTO**

Una vez conocido el costo de la inversión y los beneficios actualizados, se procedió a determinar la rentabilidad económica del proyecto, mediante un índice económico denominado índice de rentabilidad, que resulta ser la relación que existe entre los beneficios actualizados y el costo total de la inversión actualizada, la cual se calcula con la expresión indicada a continuación:

$$\text{Indice de Rentabilidad} = IR = \frac{\sum_{i=1}^n B_i (1+a)^i}{\sum_{i=1}^n I_i (1+a)^i}$$

donde:

$B_i$  = Beneficio en el año  $i$

$I_i$  = Inversión en el año  $i$

$a$  = Tasa de actualización (12%)

$n$  = Horizonte económico del proyecto (25 años)

Para que un proyecto resulte rentable y por lo -

tanto atractivo económicoamente, con un rendimiento de capital mayor que la tasa de actualización seleccionada, el índice de rentabilidad debe ser igual o mayor que la unidad, es decir:

$$IR \geq 1$$

En el proyecto objeto del presente trabajo, el índice de rentabilidad es el siguiente:

$$IR = \frac{111'649,829.91}{103'306,515.34} = 1.08 > 1$$

por lo que el proyecto es rentable.

### 3.7. COMPARACION CON LA ALTERNATIVA DE AMPLIACION DE LA LINEA ACTUAL

En el Capítulo I se expusieron las razones más importantes, según las cuales la vía actual opera con altos-costos e inseguridad, motivo por el cual se propusieron 3 alternativas con objeto de dar solución a dicho problema y estar en posibilidad de proporcionar un mejor servicio a la Minera Autlán, lo que por consiguiente redituará en una alza del nivel económico de los habitantes de la región.

Dichas alternativas son:

- 1º) Mejorar las condiciones físicas de la línea actual.
- 2º) Ensanchar la vía actual.
- 3º) Construir una nueva línea entre Perote y Teziutlán.

El análisis económico de cada una de las alternativas se hace a continuación.

La primera alternativa consiste en mejorar las condiciones físicas de la línea actual, proponiéndose para tal efecto: el cambio total de durmiente, rebalastado total y reconstrucción total de los puentes existentes y renovar selectivamente el riel con materiales de recobro.

El costo total actualizado de esta alternativa -- está integrado por los costos anuales actualizados de operación y el costo actualizado de la inversión que se requiere para llevar a cabo dicho mejoramiento.

Los costos anuales actualizados de operación se obtuvieron con base al conocimiento de lo siguiente:

- a) La longitud de la línea actual que es de 89 km.
- b) La magnitud anual del tráfico en toneladas netas y - toneladas brutas, para el horizonte económico consi- derado (25 años).
- c) El costo por operar una tonelada bruta kilómetro, el cual es de 50.82 cvs.
- d) El costo por transbordar una tonelada neta, el cual - es de \$ 4.50.

El cálculo del costo actualizado de operación -- para el horizonte económico considerado se puede observar en el Cuadro No. 12, ascendiendo dicho costo a - - - \$ 243'006, 970.00.

El costo de la inversión que se requiere para el mejoramiento de la línea se obtuvo con base al siguiente -- análisis:

- a) Cambio de durmiente. Se requieren 1,800 durmien- tes/km., por lo que si el costo es de \$ 120.62/dur- miente y la longitud de la línea es de 89 km., tendre\_

mos que el costo por cambio de durmiente en toda la línea es de \$ 19'323, 324.00.

- b) Rebalastado. Se requieren aproximadamente 1,000 m<sup>3</sup> de balasto por kilómetro, por lo que si el costo es de \$ 60.00/m<sup>3</sup> de balasto y la longitud de la línea es de 89 km., tendremos que el costo por rebalastado de toda la línea es de \$ 5'340, 000.00.
- c) Reconstrucción total de los puentes existentes. Se tiene una longitud aproximada de 400 m.l. de puente, por lo que si el costo por m.l. de dicho concepto de obra es de \$ 25, 000.00, tendremos que el costo por reconstrucción total de los puentes existentes es de \$ 10'000, 000.00.
- d) Mano de obra. Si se considera que el costo por mano de obra es de \$.120, 000.00/km. y la longitud de la línea es de 89 km., tendremos que el costo por mano de obra es de \$ 10'680, 000.00.
- e) No se considera el costo del riel.

Por lo tanto si sumamos los costos de cada concepto de obra, propuestos para el mejoramiento de la línea, obtendremos el costo de la inversión, el cual asciende a -- \$ 45'343, 324.00.

El cálculo del costo total actualizado para esta primera alternativa, en el horizonte económico considerado, puede observarse en el Cuadro No. 12, ascendiendo dicho costo total actualizado a \$ 288'350, 294.00.

La segunda alternativa consiste en ensanchar la vía actual, sin modificar pendientes y curvatura. El costo total actualizado de esta alternativa está integrado por los costos anuales actualizados de operación y el costo actualizado de la inversión que se requiere para llevar a cabo dicho ensanchamiento.

Los costos anuales actualizados de operación - se obtuvieron con base al conocimiento de lo siguiente:

- a) La longitud de la línea actual que es de 89 km.
- b) La magnitud anual del tráfico en toneladas brutas, -

para el horizonte económico considerado (25 años).

- c) El costo por operar una tonelada bruta kilómetro, -  
el cual es de 50.82 cvs.

El cálculo del costo actualizado de operación — para el horizonte económico considerado se puede observar en el Cuadro No. 13, ascendiendo dicho costo a - - - \$ 233'566, 870.00.

El costo de la inversión que se requiere para — ensanchar la línea actual se obtuvo en base al siguiente análisis:

- a) Excavación. Es necesario ampliar las secciones — en corte, con objeto de poder dar paso a la vía — ancha, con sus instalaciones propias y superficies — libres. Para tal efecto se requiere un volumen -- aproximado de excavación de 500,000 m<sup>3</sup>, por lo -- que si el costo es de \$ 30.00 / m<sup>3</sup> de excavación -- incluyendo acarreos, tendremos que el costo por dicho concepto de obra es de \$ 15 '000, 000.00

- b) Préstamo. Es necesario ampliar los terraplenes existentes, para lo cual se requieren aproximadamente 340,000 m<sup>3</sup> de relleno, por lo que si el costo es de \$ 20.00 m<sup>3</sup> de relleno incluyendo acarreos, tendremos que el costo por dicho concepto de obra es de \$ 6'800,000.00.
- c) Alcantarillado. Se considera la reconstrucción total del alcantarillado existente, proponiéndose alcantarillado ligero en sus primeros 25 km., en virtud de desarrollarse dicha parte de la línea sobre zona de lomerío suave y alcantarillado fuerte en la longitud restante, por desarrollarse sobre zona montañosa, por lo que si el costo para alcantarillado ligero es de \$ 60,000.00 / m, y para alcantarillado fuerte es de \$ 120,000.00 / m, tendremos que el costo para los primeros 25 km., es de \$ 1'500,000.00 y para los 64 km. restantes es de \$ 7'680,000.00.
- d) Puentes. Se requiere la reconstrucción total de los puentes existentes por lo que si la longitud actual de puente en toda la línea es de 400 m. y el

costo es de \$ 25,000.00/m.l. de puente, tendremos que el costo por dicho concepto de obra es de - - \$ 10'000,000.00.

- e) Túneles. Se requiere la reconstrucción total de los dos túneles existentes que suman una longitud de - - 150 m., por lo que si el costo es de \$ 20,000.00/ - m.l. de túnel, tendremos que el costo por dicho - - concepto de obra es de \$ 3'000,000.00.
- f) Vía. El análisis del costo de construcción de 1 km. de vía se puede observar en la Tabla No. 7, por lo - que si la longitud de la línea es de 89 km., y el cos- to obtenido de dicha tabla es de \$ 1'179,998.34/km., tendremos que el costo por concepto de vía es de - - \$ 105'019,852.26.

Por lo tanto si sumamos los costos de cada - - concepto de obra necesarios para ensanchar la vía actual, - obtendremos el costo de la inversión, el cual es de - - - \$ 148'999,852.26, al cual se le descuenta el valor de reco- bro del riel actual, obteniéndose la inversión real, que es -

de \$ 128'342, 748.26.

El cálculo del costo total actualizado para esta-  
segunda alternativa para el horizonte económico considera-  
do puede observarse en la Tabla No. 13, ascendiendo dicho  
costo total actualizado a \$ 355'666, 940.20.

La tercera alternativa cuya rentabilidad ya pro-  
bamos, consiste en la construcción de una nueva línea entre  
Perote y Teziutlán. El costo total actualizado de esta - -  
alternativa está integrado por los costos anuales actualiza-  
dos de operación y el costo actualizado de la inversión que -  
se requiere para llevar a cabo la construcción de la nueva -  
línea.

Los costos anuales actualizados de operación se  
obtuvieron con base al conocimiento de lo siguiente:

- a) La longitud de recorrido que habrá de hacerse vía —  
Oriental - Perote - Teziutlán con una longitud de - -  
82 km., de los cuales 48 km. corresponden a la tron-  
cal México - Veracruz y 34 km. al proyecto objeto —  
del presente trabajo.

- b) La magnitud anual del tráfico en toneladas brutas -- para el horizonte económico considerado (25 años).
- c) El costo por operar una tonelada bruta kilómetro, -- el cual es de 25.58 cvs.

El cálculo del costo actualizado de operación, -- para el horizonte económico considerado se puede observar en el Cuadro No. 14, ascendiendo dicho costo a - - - - \$ 108'182,140.00.

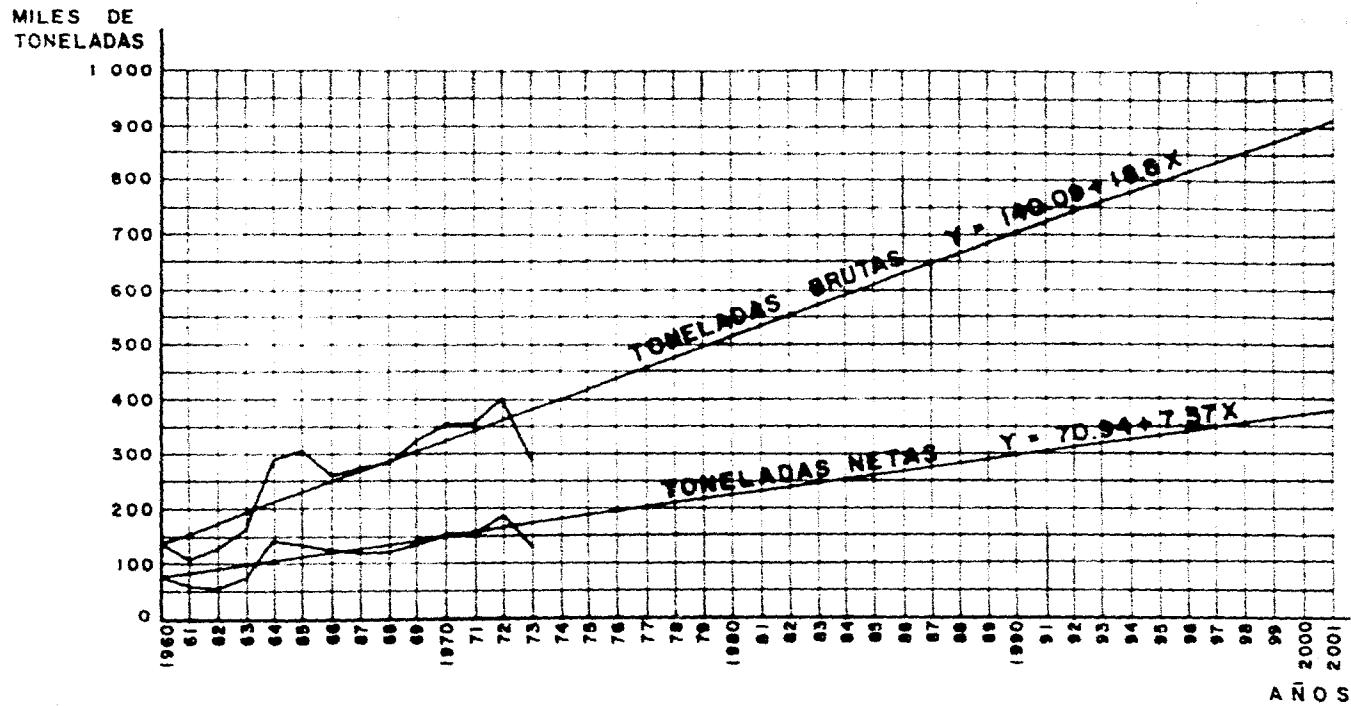
El análisis realizado para obtener el costo actualizado de la inversión se hizo en el subcapítulo denominado - costos de inversión, resultando de dicho análisis un costo -- actualizado de \$ 103'306,515.34.

El cálculo del costo total actualizado para esta - tercera alternativa para el horizonte económico considerado puede observarse en el Cuadro No. 14, ascendiendo dicho - costo total a \$ 211'488,295.34.

Una vez concluído el análisis económico para --

cada una de las alternativas, podemos afirmar que la tercera alternativa o sea la de construir la nueva línea entre -- Perote y Teziutlán es la más económica para el horizonte-económico considerado, además de que dicha obra es rentable, como se demuestra en el subcapítulo denominado rentabilidad económica del proyecto.

PROYECCION DE TRAFICO PARA EL RAMAL "VF"



CUADRO N.º 1

METODO DE MINIMOS CUADRADOS EMPLEADO PARA OBTENER  
LA ECUACION DE LA RECTA QUE SIRVIO PARA HACER LA  
PROYECCION DE TRAFICO DEL RAMAL "VF"  
(PARA TONELADAS BRUTAS)

X	Y	$X^2$	XY
0	138	0	0
1	108	1	108
2	127	4	254
3	168	9	504
4	294	16	1,176
5	306	25	1,530
6	257	36	1,542
7	270	49	1,890
8	286	64	2,288
9	328	81	2,952
10	352	100	3,520
11	356	121	3,916

Cuadro 2  
Hoja 2 de 2

12	401	144	4,812
13	281	169	3,653
$\sum X$ = 91	$\sum Y$ = 3,672	$\sum X^2$ = 819	$\sum XY$ = 28,145

$$Y = a_0 + a_1 X$$

$$a_0 = \frac{(\sum Y)(\sum X^2) - (\sum X)(\sum XY)}{N \sum X^2 - (\sum X)^2} = \frac{3,672(819) - (91)(28,145)}{14(819) - (91)^2} = \\ = 140.09$$

$$a_1 = \frac{N \sum XY - (\sum X)(\sum Y)}{N \sum X^2 - (\sum X)^2} = \frac{14(28,145) - 91(3,672)}{14(819) - (91)^2} = 18.8$$

$Y = 140.09 + 18.8 X$
-----------------------

Cuadro 3  
Hoja 1 de 2

METODO DE MINIMOS CUADRADOS EMPLEADO PARA OBTENER  
LA ECUACION DE LA RECTA QUE SIRVIO PARA HACER LA  
PROYECCION DE TRAFICO DEL RAMAL "VF"  
(PARA TONELADAS NETAS)

X	Y	$X^2$	XY
0	77	0	0
1	60	1	60
2	56	4	112
3	78	9	234
4	143	16	572
5	137	25	685
6	121	36	726
7	119	49	833
8	121	64	968
9	131	81	1,179
10	151	100	1,510
11	156	121	1,716

Cuadro 3  
Hoja 2 de 2

12	184	144	2,208
13	130	169	1,690
$\sum X$ = 91	$\sum Y$ = 1,664	$\sum X^2$ = 819	$\sum XY$ = 12,493

$$Y = a_0 + a_1 X$$

$$a_0 = \frac{(\sum Y)(\sum X^2) - (\sum X)(\sum XY)}{N \sum X^2 - (\sum X)^2} = \frac{1,664(819) - 91(12,493)}{14(819) - (91)^2} = \\ = 70.94$$

$$a_1 = \frac{N \sum XY - (\sum X)(\sum Y)}{N \sum X^2 - (\sum X)^2} = \frac{14(12,493) - 91(1,664)}{14(819) - (91)^2} = \\ = 7.37$$

$Y = 70.94 + 7.37 X$
----------------------

**TONELAJE PROMEDIO SISTEMAL ARRASTRADO A FUERZA TRACTIVA MAXIMA**

Pend. Vel.	0	0.5	1.0	1.5	2.0	2.5	3.0	3.5	4.0
20	28,980	8,160	4,637	3,181	2,385	1,885	1,540	1,287	1,096
30	17,394	5,349	3,032	2,061	1,525	1,185	950	780	649
40	12,103	3,815	2,159	1,450	1,054	804	631	503	405
50	8,803	2,933	1,659	1,099	786	587	447	345	268
60	6,340	2,216	1,245	810	566	405	295	214	152
70	4,789	1,751	977	622	420	289	197	131	77

**TONELAJE PROMEDIO SISTEMAL ARRASTRADO A FUERZA TRACTIVA MAXIMA**

Pend. Vel.	0	0.5	1.0	1.5	2.0	2.5	3.0	3.5	4.0
20	28,980	8,160	4,637	3,181	2,385	1,885	1,540	1,287	1,096
30	17,394	5,349	3,032	2,061	1,525	1,185	950	780	649
40	12,103	3,815	2,159	1,450	1,054	804	631	503	405
50	8,803	2,933	1,659	1,099	786	587	447	345	268
60	6,340	2,216	1,245	810	566	405	295	214	152
70	4,789	1,751	977	622	420	289	197	131	77

Cuadro 5

**CALCULO DE LOS BENEFICIOS POR CONCEPTO DE AHORROS  
EN EL COSTO DE TRANSPORTE**

AÑO	TRAFICO tons. brutas (Miles)	COSTO DE OPERACION ACTUAL (Miles de Pesos)	COSTO DE OPERACION PROYECTO (Miles de Pesos)	AHORRO ANUAL (Miles de Pesos)
1977	460	21,687.71	9,648.78	-
1978	478	22,537.84	10,026.34	-
1979	497	23,428.71	10,424.87	13,018.84
1980	516	24,319.58	10,823.41	13,496.17
1981	635	25,214.94	11,221.95	13,992.99
1982	554	26,105.81	11,620.48	14,485.33
1983	572	26,951.45	11,998.04	14,953.41
1984	591	27,846.81	12,396.58	15,450.23
1985	610	28,737.68	12,795.12	15,942.56
1986	629	29,633.04	13,193.65	16,439.39
1987	648	30,523.91	13,592.19	16,931.72
1988	666	31,369.55	13,969.75	17,399.80
1989	685	32,264.01	14,368.29	17,876.62
1990	704	33,155.78	14,766.82	18,388.96
1991	723	34,046.65	15,165.36	18,881.29
1992	742	34,942.01	15,563.90	19,378.11
1993	760	35,787.05	15,941.46	19,846.19
1994	779	36,683.01	16,339.99	20,343.02
1995	798	37,573.88	16,738.53	20,835.35
1996	817	38,464.75	17,137.07	21,327.68
1997	836	39,360.11	17,535.60	21,824.51
1998	854	40,205.75	17,913.16	22,292.59
1999	873	41,096.62	18,311.70	23,144.92
2000	892	41,991.98	18,710.24	23,281.74
2001	911	42,882.85	19,108.77	23,774.08

Cuadro 6

BENEFICIOS POR CONCEPTO DE AHORROS EN EL COSTO DE  
TRANSPORTE Y COSTO DE LA INVERSION ACTUALIZADOS

AÑO	AHORRO ANUAL (Miles de Pesos)	Factor de actualización	AHORRO ANUAL ACTUALIZADO (Miles de Pesos)	INVERSIÓN (Miles de Pesos)	INVERSIÓN ACTUALIZADA (Miles de Pesos)
1977	-	1.000	-	60,000.00	60,000.00
1978	-	0.893	-	48,495.54	43,306.52
1979	13,018.84	0.707	10,376.02	-	-
1980	13,496.17	0.712	9,609.27	-	-
1981	13,992.99	0.636	8,899.54	-	-
1982	14,485.33	0.567	8,213.18	-	-
1983	14,953.41	0.507	7,581.38	-	-
1984	15,450.23	0.452	6,983.50	-	-
1985	15,942.56	0.404	6,440.79	-	-
1986	16,439.39	0.361	5,934.82	-	-
1987	16,931.72	0.322	5,452.01	-	-
1988	17,399.80	0.287	4,993.74	-	-
1989	17,876.62	0.257	4,594.29	-	-
1990	18,388.96	0.229	4,211.07	-	-
1991	18,881.29	0.205	3,870.66	-	-
1992	19,378.11	0.183	3,546.19	-	-
1993	19,846.19	0.163	3,234.93	-	-
1994	20,343.02	0.146	2,970.08	-	-
1995	20,835.35	0.130	2,708.00	-	-
1996	21,327.08	0.116	2,474.01	-	-
1997	21,824.51	0.104	2,269.75	-	-
1998	22,292.59	0.093	2,073.21	-	-
1999	23,144.92	0.083	1,921.03	-	-
2000	23,281.74	0.074	1,722.85	-	-
2001	23,774.08	0.066	1,569.10	-	-
			111,649.83	103,306.52	

Nota: Al costo de construcción le ha sido descontado el valor de recobro del riel actual.

**ANALISIS DE COSTO DE CONSTRUCCION DE UN KILOMETRO DE  
VIA ELASTICA CON RIEL DE 115 LBS./YDA. DE PRIMERA**

CANTIDAD DE UNIDADES REQUERIDAS -- POR KM.	CARACTERISTICAS	COSTO UNITARIO	COSTO/KM.
115 Tons.	De riel nuevo 115 Lbs./yda.	4,000.00	460,000.00
1,800 Pzas.	Durmiente de madera entallado de 1ra.	120.62	217,116.00
10,800 Pzas.	Grapillas elásticas de 1ra.	5.85	63,180.00
10,800 Pzas.	Tirafondos de 1ra.	5.72	61,776.00
3,600 Pzas.	Placas de hule de 1ra.	3.95	14,220.00
3,600 Pzas.	Placas de fierro de 1ra.	26.00	93,600.00
3,600 Pzas.	Plaqueta ranurada de 1ra.	1.17	4,212.00
148 Aplic.	Aplicaciones soldaduras eléctrica de 1ra.	115.00	17,020.00
21 Porc.	Soldadura aluminotérmica de -- 1ra.	223.54	4,694.34
1,293 m <sup>3</sup>	De balasto de 1ra.	60.00	77,580.00
3,600 Pzas.	Fleje durmiente de madera de 1ra.	6.00	21,600.00
	Mano de obra	120,000.00	120,000.00
	Cambios		25,000.00
<b>COSTO TOTAL</b>			<b>1'179,998.34</b>

Cuadro 8

**CALCULO DEL COSTO TOTAL DE LA INVERSION  
DE LA NUEVA LINEA PEROTE - TEZIUTLAN**

CONCEPTO	CANTIDAD	Unidad	COSTO UNITARIO	COSTO TOTAL EN \$
Derecho de vía	35	km.	15,000 /km.	525,000.00
Excavación (incluyendo acarreos)	1'081,540	m <sup>3</sup>	30 /m <sup>3</sup>	32'446,200.00
Prestamo (incluyendo acarreos)	711,575	m <sup>3</sup>	20 /m <sup>3</sup>	14'231,500.00
Alcantarillado				
Ligero	15	km.	60,000 /km.	900,000.00
Fuerte	20	km.	120,000 /km.	2'400,000.00
Longitud de puente	310	m	25,000 /ml	7'750,000.00
Longitud de túnel	1,480	m	20,000 /ml	29'600,000.00
Vía	35	km.	1'170,998.34 /km.	41'299,941.90
				129'152,641.90

## RESUMEN DEL RIEL TENDIDO EN EL RAMAL "VF"

PESO LBS./YDA.	TIPO	LÓNGITUD KM.
40	IM	0.248
40	MOR	4.952
40	TA	1.358
40	FC1	0.488
45	NM	5.265
54	IM	1.002
55	ASCE	6.388
56	MBH	6.759
56	ASCE	0.132
56	MG	8.375
56	CM	15.960
60	ASCE	14.360
61.5	IM	5.140
65	ASCE	8.170
66	CM	1.978
70	NM	4.590
70	ASCE	1.169
75	CM	2.234
75	ASCE	0.179
112.3	RE	0.970
Kilometros de Vía		<u>89.717</u>

Cuadro 10

TABLA DE CONVERSION PARA RIELES

LIBRAS POR YARDA	KILOGRAMOS POR METRO	METROS POR KILOGRAMOS
40	19.8425562	0.050396732
45	22.3228757	0.44797095
54	26.7874508	0.037330912
55	27.2835147	0.036652169
56	27.7795787	0.035997666
60	29.7638343	0.033597821
61.5	30.5079301	0.032778362
65	32.2441538	0.031013373
66	32.7402177	0.030543474
70	34.7244733	0.028798132
75	37.2047928	0.026878257
112.3	55.7079765	0.017950750

1 Yarda = 0.9143835

1 Libra = 0.45359265

Cuadro 11

**CALCULO DEL PESO EN KILOGRAMOS DEL RIEL DE  
RECOBRO DEL RAMAL "VF"**

LBS./YDA.	KG./M.	LONGITUD M	PESO KG.
40	19.843	248	4,921.06
-	19.843	4,952	98,262.54
-	19.843	1,358	26,946.79
-	19.843	488	9,683.38
45	22.323	5,265	117,530.60
54	26.787	1,002	26,840.57
55	27.284	6,388	174,290.19
56	27.780	6,759	187,765.02
	27.780	132	3,666.96
	27.780	8,375	232,657.50
	27.780	15,960	443,368.80
60	29.764	14,360	427,411.04
61.5	30.508	5,140	156,811.12
65	32.244	8,170	263,433.48
66	32.740	1,978	64,759.72
70	34.724	4,590	159,383.16
70	34.724	1,169	40,592.36

Cuadro 11  
Hoja 2 de 2

LBS./YDA.	KG./M.	LONGITUD M	PESO KG.
75	37.205	2,234	83,115.97
75	37.205	179	6,659.70
112.3	55.708	970	54,036.76
89,717			2'582,136.72

Peso en toneladas de riel tendido (lado derecho) = 2,582.14 tons.

Peso en toneladas de riel tendido (lado izquierdo) = 2,582.14 tons.

Peso en toneladas de riel tendido ambos lados = 5,164.28 tons.

**CALCULO DE LOS COSTOS DE OPERACION E INVERSION ACTUALIZADOS DEL RANCHO "TYP"  
(PRIMERA ALTERNATIVA CONSTITUYENTE DE EL MEJORAMIENTO DE LAS CONDICIONES  
FISICAS DE LA TERRA ACTUAL)**

Año	Llamadas Rec.	Traficado (M. Min.)	U.S. \$. Por llamada Promedio	Traficado U.S. \$./Min	Costo de Operación U.S. \$./Min Transporte	Costo de Operación U.S. \$./Min Alquiler de pistas	Costo total de Operación (U.S. \$./Min)	Porcentaje de activación citas	Costo actual actualizado (U.S. \$./Min)	Incremento monetario (U.S. \$./Min)	
1977	90	440	194	50.82	4.50	32,805.71	342.90	21,887.71	-	21,887.71	45,343.22
1978	90	472	204	50.82	4.50	32,618.84	318.70	22,127.34	0.442	22,127.34	45,125.39
1979	90	497	211	50.82	4.50	32,479.21	310.90	22,428.71	0.781	22,428.71	45,870.51
1980	90	516	218	50.82	4.50	32,338.59	301.90	22,714.54	0.712	22,714.54	-
1981	90	531	226	50.82	4.50	32,197.94	317.30	23,114.94	0.438	23,114.94	-
1982	90	554	233	50.82	4.50	32,057.21	316.50	23,497.81	0.547	23,497.81	-
1983	90	577	242	50.82	4.50	31,917.45	316.00	23,851.43	0.537	23,851.43	-
1984	90	591	244	50.82	4.50	31,780.81	311.90	24,148.91	0.452	24,148.91	43,346.71
1985	90	610	253	50.82	4.50	31,649.20	314.70	24,377.58	0.442	24,377.58	43,670.32
1986	90	626	263	50.82	4.50	31,516.54	312.30	24,623.54	0.341	24,623.54	-
1987	90	648	270	50.82	4.50	31,386.81	311.90	24,873.81	0.322	24,873.81	43,922.70
1988	90	666	277	50.82	4.50	31,253.26	310.50	25,120.51	0.287	25,120.51	43,903.06
1989	90	685	285	50.82	4.50	31,123.41	310.50	25,364.91	0.257	25,364.91	44,292.58
1990	90	704	293	50.82	4.50	31,091.78	311.40	25,615.78	0.224	25,615.78	44,142.67
1991	90	723	298	50.82	4.50	31,060.15	310.50	25,864.85	0.205	25,864.85	44,979.56
1992	90	742	307	50.82	4.50	31,029.51	310.50	26,112.51	0.182	26,112.51	45,724.29
1993	90	762	314	50.82	4.50	31,074.95	312.00	26,367.95	0.163	26,367.95	45,823.28
1994	90	779	322	50.82	4.50	31,238.01	314.00	26,623.01	0.148	26,623.01	45,395.73
1995	90	796	329	50.82	4.50	31,303.38	316.00	26,877.38	0.130	26,877.38	46,034.60
1996	90	817	336	50.82	4.50	31,369.80	318.10	27,134.80	0.116	27,134.80	46,491.81
1997	90	836	344	50.82	4.50	31,436.22	314.00	27,386.22	0.104	27,386.22	46,063.43
1998	90	854	351	50.82	4.50	31,503.65	317.50	27,633.65	0.093	27,633.65	47,738.13
1999	90	873	358	50.82	4.50	31,563.92	311.90	27,881.92	0.083	27,881.92	47,411.02
2000	90	892	366	50.82	4.50	31,624.88	314.70	28,127.88	0.074	28,127.88	-
2001	90	911	373	50.82	4.50	31,684.35	317.30	28,371.35	0.066	28,371.35	-
									242,006.87	45,343.22	
									288,350.23		

**CÁLCULO DE LOS COSTOS DE OPERACIÓN E INVERSIÓN ACTUALIZADOS DEL CANAL "VTP"  
(SEGUNDA ALTERNATIVA CONSTITUTIVA EN ENRANCHAR EL CANAL "VTP")**

AÑO	Largo del Río	Tránsito Toneladas Días (Miles)	CYB / TMR	Costo anual de operación (Miles de Pesos)	Factor de actualización	Costo anualizado en pesos actuales (Miles de Pesos)	Inversión (Miles de Pesos)	Inversión Actualizada (Miles de Pesos)
1977	88	480	10.83	50,805.71	1.900	96,590.71	10,000.00	10,000.00
1978	89	478	10.83	51,619.34	0.913	46,696.14	50,343.71	52,190.00
1979	89	497	10.83	52,479.31	0.797	41,615.93	-	-
1980	89	516	10.83	53,330.36	0.713	38,617.97	-	-
1981	89	535	10.83	54,187.64	0.638	35,349.00	-	-
1982	89	554	10.83	55,041.71	0.577	32,301.49	-	-
1983	89	573	10.83	55,901.49	0.527	30,116.83	-	-
1984	89	591	10.83	56,760.81	0.473	28,048.33	-	-
1985	89	610	10.83	57,620.18	0.424	26,166.45	-	-
1986	89	629	10.83	58,479.56	0.381	24,370.38	-	-
1987	89	648	10.83	59,338.93	0.343	22,630.44	-	-
1988	89	666	10.83	60,193.36	0.317	21,046.33	-	-
1989	89	685	10.83	60,947.41	0.297	19,603.30	-	-
1990	89	704	10.83	61,691.70	0.280	18,281.77	-	-
1991	89	723	10.83	62,431.11	0.268	17,023.74	-	-
1992	89	742	10.83	63,169.51	0.252	15,841.57	-	-
1993	89	760	10.83	64,904.06	0.233	14,703.07	-	-
1994	89	779	10.83	65,634.01	0.216	13,646.37	-	-
1995	89	798	10.83	66,363.30	0.190	12,693.14	-	-
1996	89	817	10.83	67,093.75	0.170	11,784.32	-	-
1997	89	836	10.83	67,824.21	0.154	10,932.46	-	-
1998	89	854	10.83	68,554.69	0.143	10,153.34	-	-
1999	89	873	10.83	69,285.13	0.133	9,427.71	-	-
2000	89	892	10.83	69,914.59	0.124	8,748.33	-	-
2001	89	911	10.83	70,544.95	0.116	8,120.49	-	-
							323,666.81	323,666.81
							350,468.04	350,468.04

## C A P I T U L O IV

#### **4.1. PERSPECTIVAS DE UTILIZACION DEL TRAMO COMO PARTE DE LA LINEA - COSTERA DEL GOLFO**

---

El proyecto Perote - Teziutlán tiene la ventaja - entre otras, de que formará parte de lo que en el futuro -- será la línea Costera del Golfo, así como la vía corta entre la Ciudad de México y el Puerto de Tampico, lográndose lo anterior mediante la construcción del tramo Perote - Teziutlán - Tecolutla - Tuxpan - Magosal, con lo que se ofrecerá - un amplio apoyo de infraestructura al desarrollo de una -- amplia zona del Estado de Veracruz, la que actualmente -- carece de vía de comunicación ferroviaria y permitirá además una comunicación más rápida entre la Ciudad de Monterrey y la zona de Minatitlán y Coatzacoalcos, sin tener -- que subir al altiplano, con lo que se obtendrán ahorros en - costos de transporte y el descongestionamiento de importan<sub>t</sub>tes líneas que actualmente acusan fuertes volúmenes de trá<sub>fico</sub>.

Otro proyecto que está ligado a lo anterior, es- el ramal de Magosal a Huejutla, que dará servicio a la pro- ducción de la minera Autlán, en la mina de Molango, que --

actualmente efectúa con camión el transporte de mineral de manganeso con muy elevados costos.

El croquis de la parte de la Costera del Golfo - de que se ha hablado, puede verse en la Figura No. 1.

## C A P I T U L O V

### **5.1. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES**

- 1) La obra propuesta es rentable económicamente.
- 2) Es la mejor alternativa de las tres analizadas.
- 3) Beneficiará al aumento de las actividades económicas regionales, especialmente las minero - metalúrgicas.
- 4) Se abandonará una zona que se sirve del ferrocarril para transporte de pasajeros.
- 5) Se integrará una parte de la línea Costera del Golfo y una línea más corta México - Tampico.

Por lo que se recomienda la inclusión de dicho proyecto en los programas de inversiones de la Secretaría de Obras Públicas.

# COSTERA DEL GOLFO

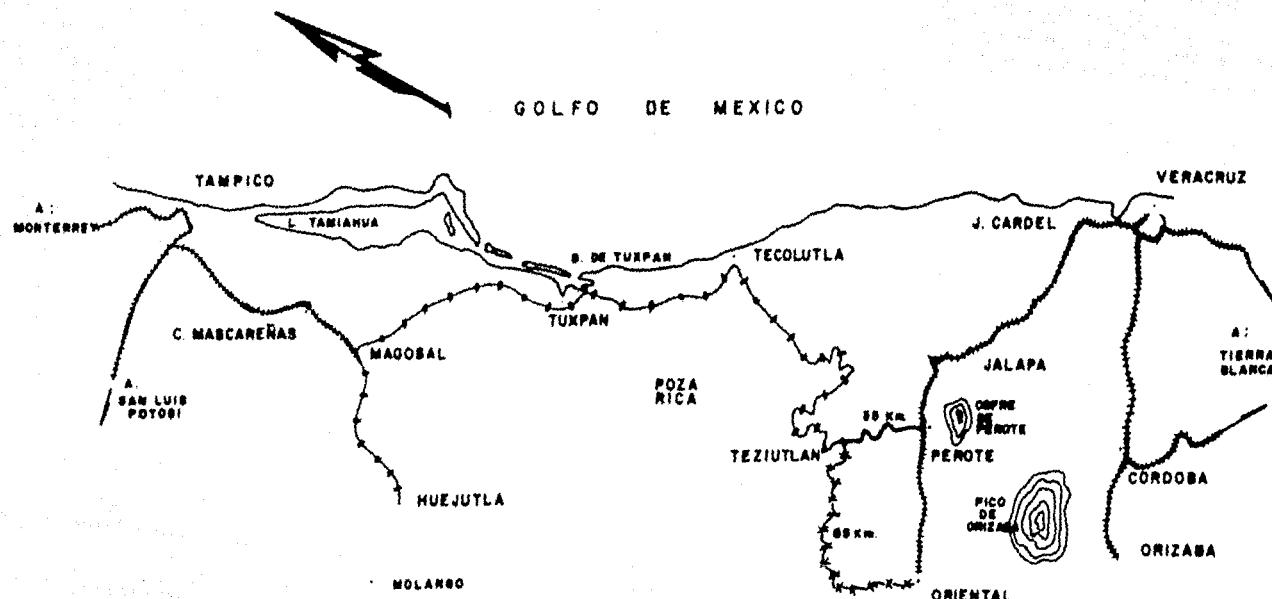


FIG. No. 1

## BIBLIOGRAFIA

Francisco M. Togno  
Ferrocarriles  
Servicios de Ingeniería, S.A.

Miguel Montes de Oca  
Topografía  
Servicios de Ingeniería

Manual de Proyectos de Desarrollo  
Económico  
Naciones Unidas

Informes Estadísticos E-2 (1970 - 1974)  
Ferrocarriles Nacionales de México

Esquemas de las Vías principales de  
Ferrocarriles Nacionales de México  
que muestran la densidad de tráfico--  
de carga (trenes de flete y mixtos)--  
durante los años comprendidos de --  
1960 a 1973.

Ferrocarriles Nacionales de México

Riel tendido en líneas troncales y --  
ramales del sistema, especificando--  
su peso, tipo y fecha de laminación.  
Ferrocarriles Nacionales de México

Horario No. 13  
División Jalapa  
Ferrocarriles Nacionales de México