

UNIVERSIDAD NACIONAL AUTONOMA DE MEXICO

FACULTAD DE INGENIERIA

DESCRIPCION DEL PROCESO
CONSTRUCTIVO DE LA AMPLIACION
DEL PERIFERICO ARCO-ORIENTE

T E S I S

QUE PARA OBTENER EL TITULO DE:

INGENIERO CIVIL

PRESENTA:

PINO MARTINEZ PALACIOS

México, D. F.

1993





UNAM – Dirección General de Bibliotecas Tesis Digitales Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS © PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

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

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

INDICE

Introducción
Capítulo 1 MARCO GEOGRAFICO Y GEOLOGICO DEL
VALLE DE MEXICO.
1.1 Localización geográfica de la Ciudad de México 4
1.2 Geología 5
1.3 Edafología 9
1.4 Geomorfología
Capítulo 2BREVE HISTORIA SOBRE EL TRAZO Y URBANIZACION
DE MEXICO TENOCHTITLAN A LA GRAN URBE
2.1 Conquista y Colonización
2.2 Consolidación de la Colonia
2.3 Florecimiento del Virreynato e Independencia 22
2.4 La Epoca Contemporanea
Capítulo 3 TRANSPORTE Y VIALIDAD DE LA CIUDAD DE MEXICO.
3.1 Marco General
3.2 Operación del Transporte
3.3 Operación Vial 37
3.4 Infraestructura Vial 47
Capítulo 4.~ ESTUDIOS PRELIMINARES DE LA AMPLIACION DEL
ANILLO PERIFERICO ARCO - ORIENTE.
4.1 Antecedentes 49
4.2 Alternativas en el diseño del Periférico 54
4.3 Estudios de Mecánica de Suelos
4.4 Estudio de Afectaciones y Obras inducidas 71

Capitulo	5 DESCRIPCION DEL PROCESO	CONSTRUCTIVO DE LA		
	AMPLIACION DEL ANILLO			
	5.1 Programa de Obra, Vol	lumenes y Conceptos	78	
	5.2 Breve descripción de	la maquinaría y		
	đel equipo utilizado	en la construcción		
	del Periférico		84	
	5.3 Pruebas de laboratori	o efectuadas durante		
	el desarrollo de la d	bra	89	
	5.4 Descripción del proce	eso constructivo de lo	8	
	Pavimentos y Terraplé	in del Periférico arco	-oriente	
	_	do entre canal Nacion	-	
	canal Chalco		95	
CÓNCLUSIO	XV		109	
BIBLIOGR	FIA		111	
		and the second s		tin in demonstration of the con-

INTRODUCCION.

A través de la historia de México, la ciudad capital ha sido objeto de estudio y admiración por propios y extraños. Desde las singulares representaciones de los códices en los que se mezcla tiempo histórico y espacio geográfico y las asombradas narraciones de Hernán Cortés y Bernal Díaz del Castillo en el siglo XVI.

Desde que fuera la gran Tenochtitlan, pasando por la muy noble, muy leal é imperial ciudad de México, continuando con la Independiente ciudad de los Palacios; hasta llegar a la ciudad más grande del mundo. La ciudad de México es sin duda el eje mismo del país, reconocemos en ella al centro generador de la economía, la cultura, la tecnología y porque no decirlo del centralismo político nacional que, entre otros factores, han influido de manera directa en el crecimiento y desarrollo urbano de la ciudad. La magnitud y gravedad de sus problemas (sobrepoblación, contaminación, vialidad, transporte, suministros, etc.), por lo que conlleva a conocer y estudiar la ciudad no solo por la importancia que alcanza con su actual población po la cual esta considerada la más poblada del mundo.

La ciudad de México y su área conurbada integrada por 17 municipios del estado de México en donde viven 19 millones de habitantes, distribuidos en una área de 1,247 Km2 de superficie urbanizada, corresponden 617.4 al Distrito Federal y 629.7 a la zona periférica conurbada.

Representan el 37% de la población urbana total y que absorbe alrededor del 45% del producto interno bruto nacional. Este gigantesco asentamiento humano cuyo proceso de crecimiento no es posible detener, en el corto y mediano plazo representa una prioridad nacional. Pero estos datos pasan a un lugar secundario si se toma en cuenta otros que dan a esta gran urbe un excepcional interés para su estudio, desde muy diversos puntos de vista, geólogico, geográfico, histórico, étnico, sociológico, cultural y artístico.

Es por esto que para atender las demandas de servicios públicos cualquiera que fuecen dentro del marco de la ciudad de México y en toda su área conurbada se deben tomar en cuenta todos los aspectos descritos para que realmente las dichas obras actúen en benefício de la comunidad y no continuen siendo grandes obras de ingeniería con un costo de inversión enorme que sólo resuelvan problemas inmediatos y que al cabo de poco tiempo resultan obsoletos. En este contexto, el transporte de pasajeros y de carga así como las vialidades se consideran como una actividad de interés público por su importancia en la vida diaria de la población y se ha constituido en un servicio prioritario para la atención de las autoridades de la capital, por lo cual se destina un alto porcentaje de los recursos presupuestales para la prestación de esos servicios.

Debido a la traza colonial de la ciudad de México y poblados cercanos como Azcapotzalco, Iztapalapa, Tacuba, Xochimilco, entre otros, la infraestructura vial posee características que reducen su potencial para soportar las necesidades de circulación de más de dos millones de vehículos diarios por lo que se agudizan los problemas de tráfico de la periferia al centro.

El gran número de vehículos que transitan por las vías del Distrito Federal, ha coasionado múltiples y variados problemas como son: sobre-saturación del sistema vial con embotellamientos frecuentes en el flujo vehícular, deterioro constante de las vías debido al intenso tráfico y paso de vehículos pesados, grandes volúmenes de vehículos hacia el centro de la ciudad por las mañanas y hacia fuera por las tardes, fuerte contaminación del aire por los gases, humos y substancias tóxicas que despiden los motores de los vehículos, niveles de ruido más allá de los límites tolerados para la salud.

Con el acelerado crecimiento de la ciudad y su área conurbada con 17 municipios del estado de México la han transformado en la metropoli más grande del mundo. Con un tejido urbano de extraordinaria expansión, para hacer posible este crecimiento físico ha sido necesario la construcción de un colosal conjunto de infraestructura y servicios urbanos. Esta situación, ha rebasado las posibilidades gubernamentales para otorgar a la comunidad diversos servicios esenciales, entre los que destacan el transporte y las

vialidades adecuadas al tránsito de vehículos.

El programa de acciones para el transporte y vialidad, es y ha sido prioritario en este y los últimos años porque constituyen el detonador de una forma de vida diferente, que incide en la conveniencia social y en la actitud de los ciudadanos, gracias al beneficio que aporta.

De ahí que uno de los aspectos más importantes sea conocer y resolver los problemas de movilidad de una de las ciudades más grandes del mundo. $\,^{\circ}$

Ante ello, es necesario adecuar sistemáticamente la vialidad exsistente y construir la faltante, para atender la démanda de transporte urbano.

1.- MARCO GEOGRAFICO Y GEOLOGICO DEL VALLE DE MEXICO.

1.1.- Localización geográfica de la Ciudad de México.

1.2.- Geología.

1.3.- Edafología.

1.4.- Geomorfología.

1.1.- Localización geográfica del Valle de México.

La localización geográfica del Distrito Pederal se encuentra Intimamente relacionada con la ubicación de la cuenca de México.

Así el Distrito Federal, junto con una porción de la ciudad de México, se localiza en el sudoeste de la cuenca de México, y por esta posición geográfica una gran parte de su territorio queda comprendida en partes bajas y de escaso relieve, generalmente en áreas que antiguamente ocuparon lagos. Siendo que la ampliación del periférico es otra importante obra de vialidad que da a la ciudad su expanción hacia el sur, ocupando suelos de orígen lacustre en dirección a Xochimilco. Es importante conocer, la localización geográfica y geológica del Valle de México, ya que el Distrito Federal se encuentra dentro de dicho valle y la Delegación de Xochimilco se encuentra dentro del Distrito Federal.

La ciudad de México se localiza en la porción meridional de la altiplanicie mexicana, en la región denominada cuenca de México, que se encuentra comprendida entre los paralelos 190 01º 18º y 200 09º 12º de latitud norte y entre los meridianos 980 31º 58º y 990 30º 52º de longitud ceste de Greenvich, y cuenta con una superficie de 9 560 km².

Es de mencionar que varias entidades federativas comparten el territorio de la cuenca de México, siendo el Estado de México al que corresponde una mayor superficie, pero comprende además la mayor parte del Distrito Pederal, el occidente de Tlaxcala, una pequeña porción del dete de Puebla y al sur del Estado de Hidalgo.

DISTRIBUCION DE LA SUPERFICIE DE LA CUENCA DE MEXICO SEGUN LAS ENTIDADES FEDERATIVAS QUE LA FORMAN.

ENTIDAD	SUPERFICIE	PORCENTAJE	
	en km2		
Estado de México	4 800	50	
Hidalgo	2 500	26	
Distrito Federal	1 320	14	
Tlaxcala	840	9	
Puebla	100	1	
TOTAL	9 560	100	

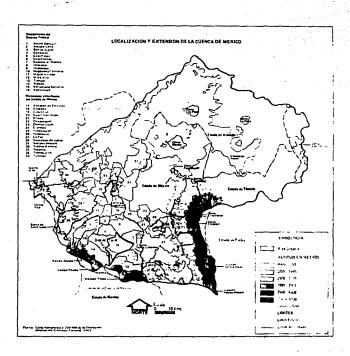
FUENTE: Bassols (1966)

La cuenca de México se encuentra limitada hacia el norte por las sierras de Tezontlalpan, Tepotzotlán y Pachuca, que se caracterizan por ser las menos elevadas, pués sólo alcanzan una altura máxima de 3 000m.

Al sur de la cuenca se levantan las sierras del Ajusco y de Chichinautzin, que alcanzan una altitud de 3 800 a 3 900 m. En el oriente, el IImite está constituido por la sierra Nevada, en donde sobresalen por su altitud los picos nevados del Popocatépetl y del Iztaccínuatl con 5 747 y 5 286 m. de altura, respectivamente. Por último, hacia el poniente se localizan las sierras de las Cruces, Monte Alto y Monte Bajo, de 3 600 m. Todas estás sierras tienen en común su orígen volcánico.

1.2.- Geología.

La Cuenca de México debe su formación a procesos volcánicos y tectónicos que se han desarrollado, a veces lentamente, a veces intempestivamente, a partir del Eoceno superior, en los últimos 50 millones de años. Dichos procesos, que son de gran escala, han afectado además la faja volcánica transmexicana y de manera general todo el sur de la República desde sus



costas en el Pacífico.

La Faja Volcánica Transmexicana.(FVT)

De un ancho que varía, de 20 a 70 km. la FVT atraviesa la República con marcada expresión morfológica en dirección poniente-oriente, desde el Pacífico hasta el Atlántico, y está coronada por los grandes volcanes, las cumbres más elevadas de México. Representa una acumulación extraordinaria de rocas volcánicas de edad cenozoica cuyo desarrollo principal se inició hace aproximadamente 25 millones de años, y fue posterior a la formación de riolitas en México.

La presencia de centenares de volcanes demuestran que la corteza terrestre(casi 40 km. de espesor de bajo de la cuenca de México) está quebrada a tal grado que en varios puntos de la FVT surgieron, especialmente en el cuaternario, ciertos volúmenes de basaltos, originados probablemente en el manto superior.

Uno de los rasgos característicos de la FVT es su sistema de fracturas básicamente ortogonales, que controla el ascenso de los magmas dentro de la corteza y rige la formación de fosas y pilares en todo su espacio. Se trata de un fracturamiento en forma de X, con elementos dirigidos unos al sudoeste y otros al sudeste. A ellos se debe que la FVT, aunque sea una estructura dirigida 'de oeste a este, no contenga sino parcialmente elementos de fracturas oblicuas que forman el fracturamiento fundamental de dicha FVT. Este fracturamiento ha impuesto su sello al desarrollo de la FVT, y a él obedecen sus direcciones en su recorrido zigzagueante a lo largo del continente.

La Cuenca de México.

Debe aclararse que la verdadera denominación de esta depresión debe ser la de cuenca y no la de valle, como comfirmente se le ha llamado. Cuenca y valle denotan depresiones topográficas de génesis diferentes: la cuenca es un hundimiento de orden tectónico (endógeno), en tanto que el valle corresponde a la depresión formada por la acción de un río (exógeno). Si bien la cuenca de México tuvo un drenaje hacia el sur durante el terciario, esta condición fue modificada por acciones tectónicas que cerraron las

salidas hasta crear una cuenca o fosa endorreica, y por tanto lacustre, al represar las aguas de lluvia.

La cuenca ocupa una posición central en la FVT., desde el punto de vista fisiográfico, la cuenca de México se puede dividir en tres zonas: meridional, septentrional y nororiental.

Geohidrología.

La cuenca de México puede considerarse como una enorme presa azolvada. Su gigantesca cortina es una ancha masa de lavas y tobas jóvenes. El espacio represado consiste en dos valles sepultados, uno relativamente reducido con cabeceras en Texcoco y la sierra del Patlachique, y el otro mucho más extenso con cabeceras en la sierra de Guadalupe, Huehuetoca, Pachuca, Apan y Calpulapan. Estos dos valles deben de haber sido de pronunciado relieve en el sur, pues hay indicios de que su fondo estuvo a 1 700m. es decir, casi 800m. debajo de la planicie lacustre moderna de Xochimilco.

1.3.- Edafología.

La cuenca de México es una zona eminentemente volcánica, con manifestaciones más o menos recientes, de manera que, junto con el clima, la composición y la edad de los malos materiales eruptivos son determinantes directos de las características genéticas y morfológicas de los suelos. Otros factores, como la pendiente y el drenaje, imprimen también características importantes al proceso edáfico y además determinan cambios taxonómicos para los grupos de suelos.

La mayor parte de los suelos de la cuenca de México se agrupan genéricamente en el orden de los inceptisoles (del latín inceptum, comrenzol, aunque también en el de los entisoles (suelos recientes). El primero caracteriza a los suelos con uno o más horizontes de diagnóstico, cuya génesis no detona en forma significativa procesos de traslocación de material o de alteración total del material parental. El segundo se caracteriza por la ausencia virtual de horizontes genéticos debido a lo incipiente de su desarrollo.

En el orden inceptisol, los subórdenes más representativos son: andept, o

suelos derivados de ceniza volcánica; aquept, o suelos con mal drenaje, y ochrept, o suelos con superficies de colores claros.

De acuerdo con lo anterior, los grandes grupos definidos en la cuenca son:

GRAN GRUPO	DEFINICION
Halaquept	Inceptisol con mal drenaje y sales en su perfil
Cryandept	Inceptisol derivado de cenizas volcánicas con
	baja temperatura en su perfil.
Humaquept	Inceptisol con mal drenaje y rico en material orgánico.
Xerochrep	Inceptisol con horizontes claros y baja humu- en su perfil.
Hydrandept	Inceptisol derivado de cenizas volcánicas con humedad permanente.
Vitrandept	Inceptisol derivado de cenizas volcánicas ricas en vidrio.
Cryorthent	Entisol sin horizontes de diagnóstico en su perfil.

Los suelos que nos interesan por encontrarce dentro de la zona de la obra son:

Halaquept.

Este gran grupo se localiza en más de las 14 500 ha. que forman el antiguo lago de Texcoco. Son suelos que se inundan periódicamente durante el año, suelos hidromórficos de origen volcánico y por acarreos aluviales durante las fuertes lluvias; suelos sódico-salinos con alto porcentaje de sodio intercambiables (PSI) salinidad y alcalinidad elevadas y PH de 9 a 11. Estos suelos no tienen vegetación, o si existe es de pastos salados, como Sauceda spp., además de cactáceas.

Son litosoles o regosoles someros que forman parte de los terrenos altos en las pequeñas depresiones y que resultan de acarreos o depósitos lacustres.

Humaquept.

Ocupa la mayor parte de la planicie. En el talud y en las sierras se localiza en lugares más o menos llanos con pendientes menores de 10 grados (26%), o también en las partes bajas de los valles intermontanos con pendientes inferiores a cuatro grados (7%).

Los suelos de este grupo son los que ofrecen más ventajas para el cultivo agrícola principalmente los que se encuentran en las partes bajas y llanas de la cuenca con pendientes menores de dos grados, también en partes llanas del talud o de las sierras con iguales características.

Sus texturas van de francas y limosas en terrenos con pendientes superiores a cuatro grados (7%), a limo-arcillosas en lugares con pendientes menores de dos grados (3%). Por sus características de textura retienen cantidades moderadas de agua y presentan drenajes lentos, especialmente en las áreas con texturas pesadas. Son ricos particularmente en bases de calcio y magnesio, lo cual es más comun en las áreas áridas del norte y noroeste. Debido a que han sido intensamente arados, la mayor parte de estos sualos.

Debido a que han sido intensamente arados, la mayor parte de estos suelos carece de estructura ${\tt tfpica}$.

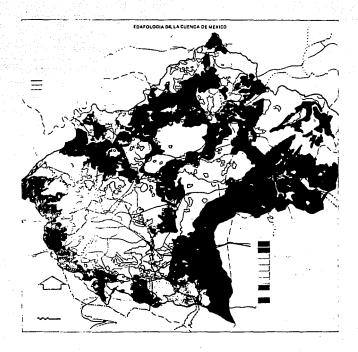
Hydrandept.

Estos suelos tienen un horizonte superficial con influencia de aguas freáticas.

Son suelos de texturas uniformes y su horizonte presenta motas a causa de las reacciones de óxido-reducción inducidas por la inundación del suelo.

Las áreas más importantes de desarrollo de estos suelos son las que rodean las zonas inundadas de los lagos de Tecomulco, Tochac y Zumpango, así como los lugares inundables de antiguos vasos lacustres, como, Xaltocan, Chalco, Tláhuac, Míxquic y Xochimilco. Estos suelos en los que advierten problemas de drenaje tienen una variación del manto freático de 50 a 125 cm. de manera que presentan características hidromórficas.

En la parte sur de la cuenca tienen horizontes con acumulación de materia orgánica y alta saturación de agua, en la parte norte, noreste y este, son más pobres en agua y materia orgánica, a la vez que presentan problemas de



salinidad y de exceso de sodio.

Vitrandept.

Estos suelos se encuentran en las partes más altas de la sierra Nevada y ocupan extensas áreas donde el material de origen, arenas y cenizas volcánicas de diferentes épocas, forman potentes bancos poco alterados.

Este grupo tiene una elevada proporción de vidrio volcánico en las fracciones de arena y limo. Su perfil está formado por un horizonte de color pálido oscuro con contenidos moderados de materia orgánica; su textura es generalmente franco-limosa y presenta una baja densidad aparente menor de 0.9, lo mismo que un complejo de intercambio dominado por material omorfo.

El PH de estos suelos aumenta con la profundidad debido a la liberación de bases de las fracciones minerales finas, por lo que es ligeramente ácido en la superficie y casi neutro, o ligeramente alcalino, en la profundidad.

1.4.- Geomorfología.

Unidades Morfoestructurales.

Las más representativas de la cuenca son cinco; planicies bajas, planicies elevadas, talud transicional, estructuras tectovolcánicas principales y elevaciones volcánicas menores.

Planicies bajas.

La superficie casi plana del fondo de la cuenca de México representa el relieve acumulativo (fluvial y lacustre) de más reciente formación. En esta superficie se reconocen tres partes o depresiones separadas entre si por elevaciones volcánicas con una sensible orientación noroeste que constituyen

por otra parte, el relieve reanimado más joven de la cuenca. Al norte se encuentra la depresión de Pachuca, en la parte Central de la depresión de México y al sur de la de Xochimilco.

La depresión de Pachuca es la más elevada (2 400m. aproximadamente) y está limitada al norte por las sierras de Pachuca, la Ahumada y la Tezontlalpan, al sur por las de Guadalupe y de Chiconautla y al poniente por la de Monte Bajo. Al oriente se puede apreciar una indefinición en sus límites, los que se confunden con el sistema de estructuras diagonales correspondientes a la planicies.

Los límites de la depresión de México son: al oriente la sierra del Río Frio y la parte sur de la Patlachique; al poniente la sierra de las Cruces; al norte la de Guadalupe (umbral meridional de la depresión de Pachuca) y al sur el sistema de levantamientos recientes de la sierra de Santa Catarina. Con respecto a la depresión contigua, ésta es la más hundida y reviste gran importancia porque en ella se asienta la Ciudad de México y una buena parte de su área metropolitana. Su altitud es de 2 240m., tiene un tipo de relieve acumulativo fluvio-lacustre y una pendiente mínima que va de 0 a 0.5 grados.

La depresión meridional de Xochimilco tiene un umbral oriental constituido por la Sierra Nevada, en tanto que sus límites sur y poniente son las sierras de Chichinautzin y del Ajusco; su borde norte descansa en la sierra de Santa Catarina. Esta depresión también ostenta un relieve acumulativo fluvio-lacustre.

Planicies elevadas.

Se caracterizan por su situación altimátrica ligeramente mayor que la superficie casi plana de las depresiones descritas, con una pendiente mayor (de O a 3 grados). De estas formas del relieve se conocen los siguientes casos: Los llanos de Cuautitlán-Pachuca, con una altura de 2 450m. Se localizan al noroeste de la cuenca, extendiendose en dirección noroeste en forma de delgadas franjas que siguen la orientación de las fracturas diagonales principales y el alineamiento de los sistemas volcánicos.

Los llanos de Teotihuacán, tan antiguos como los anteriores y con las mismas características de altitud, se*extienden en la parte central de la cuenca en forma de franjas estrechas con orientación noroeste, separadas en ambos flancos por elevaciones volcánicas alineadas en el mismo sentido diagonal.

Los llamos de Apan constituyen planicies elevadas, de entre 2 400 y 2 500m., y se hallan orientados al noroeste.

Talud transicional.

Se trata de un sedimiento que constituye una zona de transición entre las superficies casi planas de las cuencas y los altos sistemas de elevamiento que la límitan; tienen una pendiente que va de los 2 a los 6 grados y a diferencia de las partes casi planas, el talud presenta un alto grado de disección. En el talud se puede reconocer un escalón bajo y otro alto.

El escalón bajo tiene un tipo de relieve acumulativo (aluvial, deluvial y proluvial) con una altitud de 2 500m. El alto, alcanza 2 800m. y tiene un relieve erosivo.

Dos son los principales taludes en la cuenca de México: el primero corresponde a la sierra occidental y el segundo a la oriental.

Estructuras tectovolcánicas principales.

La cuenca de México, está limitada principalmente por cuatro grandes estructuras tectovolcánicas que se diferencian entre sí por su edad geológica y por sus características morfológicas y litológicas. La sierra del norte y noreste (Pachuca), de unos 3 200m. de altitud, con pendientes superiores a los 12 grados tiene un relieve tectovolcánico denudatorio. Es la más antigua dentro de este grupo de estructuras. En esta zona se pueden reconocer tres pilares separados por fallas de orientación noreste: Actopan al occidente, Pachuca al centro y Real del Monte al oriente. La sierra de Pachuca tiene importancia económica por los ricos yacimientos minerales que haí se explotan desde la época colonial.

La sierra occidental (las Cruces, Tepotzotlán) presentan un gran sistema de elevaciones de origen volcánico con alto grado de fracturas. Tiene una

altitud de 400m. esta sierra supera los 12 grados de pendiente y muestra un tipo de relieve tectovolcánico denudatorio.

La sierra al sur de (Chichinautzin), con unos 3 600m. de altitud y un relieve volcánico acumulativo, representa el límite sur de la cuenca de México; actualmente es la estructura tectovolcánica más joven en proceso de desarrollo. A diferencia de las estructuras principales, presenta un grado de disección casi nulo.

La presencia de numerosos aparatos volcánicos recientes muestran que ésta estructura crece hacia el norte, o sea hacia la Ciudad de México, estrechando gradualmente la cuenca en su parte sur. Esto se manifiesta tanto por movimientos tectónicos como por erupciones volcánicas, que han depositado grandes cantidades de material efusivo. Una característica de esta estructura es que sus numerosos aparatos (150 aproximadamente) son muy activos durante un corto tiempo (a la manera del Paricutín), en el que arrojan grandes cantidades de lava y piroclásicos; después de una corta actividad, esos aparatos se apagan definitivamente y la actividad volcánica vuelve a manifestar a través de otros.

Las sierras orientales, la sierra Nevada, las de Río Frío, Patlachique y Calpulapan son estructuras con una altitud de hasta 5 400m. que delimitan la cuenca de México al oriente y la separan de la depresión de Puebla.

En estas estructuras se levantan los más altos aparatos volcánicos, lo cual es significativo, ya que estos volcanes se yerquen en el lugar donde se cruzan dos sistemas de fractura (uno subparalelo y otro submeridional).

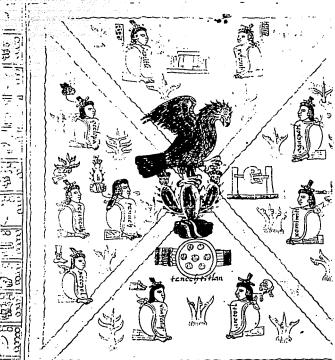
Distintos tipos de relieve que van de tectovolcánicos denudatorios al volcánico acumulativo.

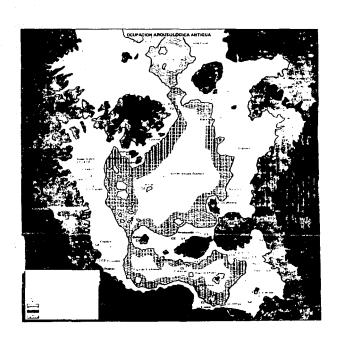
Elevaciones volcánicas Menores.

En la cuenca de México se encuentran pequeños sistemas tectovolcánicos y aparatos aislados menores de 3 000m. de muy diversas edades. Al sur de la Ciudad de México se extiende un pequeño levantamiento con manifestaciones volcánicas, es el eje sobre el que descansa la sierra de Santa Catarina, misma que separa las depresiones de México y Xochimilco.

La sierra de Guadalupe, separa a su vez las depresiones de Pachuca y México, y su reciente reanimación ha dejado huellas en la topografía. Al noreste de la cuenca de México se levantan numerosos aparatos volcánicos, que siguen la orientación principal de la fractura diagonal. Al noreste, la cuenca está limitada por una serie de elevaciones volcánicas, pero con predominio de la fractura en la misma dirección.

- 2.— BREVE HISTORIA SOBRE EL TRAZO Y URBANIZACION DE MEXICO TENOCHTITLAN A LA GRAN URBE.
- 2.1.- Conquista y Colonización.
- 2.2.- Consolidación de la Colonia.
- 2.3.- Florecimiento del Virreynato e Independencia.
- 2.4.- La Epoca Contemporanea.





2.- EREVE HISTORIA SOBRE EL TRAZO Y URBANIZACION DE MEXICO TENOCHTITLAN A LA GRAN URBE.

Históricamente, la ciudad de México ha sido el más importante centro economíco, político y cultural del país, y como resultado de ello ha experimentado un enorme crecimiento en lo físico y en lo social, de ahí la importancia de conocer este centro urbano ya que desde sus orígenes hasta la epoca contemporanea su desarrollo físico a sido una constante interrelación, con los factores descritos anteriormente.

Por esto es importante describir brevemente el desarrollo que a tenido la ciudad de México desde el tiempo de los Aztecas á la actualidad, para poder entender que la realización de cualquier tipo de obra urbanistica 6 de vialidad no esta aislada de todo el entorno de la ciudad, esta determinada por todos los factores que en su momento histórico influyen para su realización (política, económica, cultural, social).

2.1.- Conquista v Colonización.

El siglo XVI ve nacer a la gran ciudad de México sobre las ruinas de la antigua Tenochtitlan capital del imperio Azteca, fundada segun cuenta la leyenda en el año 2 casas (1325).

México-Tenochtitlan (de Meztl, Luna; Tetl, piedra; Nochtli, tuna; lugar de la Luna; lugar del tunal en las piedras) lograron en unos cuantos años un enorme crecimiento urbano y un poderío político sin precedentes entre las culturas del valle de México.

Cerca de dos siglos después de fundada su capital, los Aztecas tendrían por tributarios a la mayoría de los pueblos de mesoamérica. Como consecuencia, antes de la conquista española la capital de los Aztecas era una ciudad grandiosa. Para entonces, los mexicas habían logrado transformar el pantanoso islote, en un fastuoso centro ceremonial. Donde levantaron el primer templo, su orientación, mirando al poniente por estar dedicado a uan deidad solar, determinó la traza de la ciudad, pues del templo partían

hacia los puntos cardinales los cuatro ejes que dividían la ciudad en otros tantos sectores, rodeado de populosos barrios o calpullis, constituidos por agrupaciones de chinampas limitadas por canales.

Cuatro grandes calzadas unían la ciudad con la tierra firme de las orillas de la laguna; la del Tepeyacac al norte, la de Iztapalapa al sur, la que conducía al embarcadero de Texcoco al oriente y al de Tlacopan 6 Tacuba al poniente.

Estas amplias calzadas, para permitir la circulación de uno a otro lado, contabana a intervalos regulares con puentes movibles de madera.

Muchas fueron las obras materiales y de embellecimiento que para dar esplendor y resolver los problemas de la ciudad lacustre emprendieron Moctezuma y sus descendientes.

Hernán Cortés, en su segunda carta de relación que dirigio al emperador Carlos V el 30 de octubre de 1530 la describe así:

Esta gran ciudad de Temixtlañ está fundada en esta laguna salada, y desde la tierra firme hasta el cuerpo de la dicha ciudad, por cualquier parte que quisieren entrara a ella, hay dos leguas, tiene cuatro entradas, toda la calzada hecha a mano, tan ancha como dos lanzas jinetas. Es tan grande la ciudad como Sevilla o Córdoba. Son las calles de ella, digo las principales, muy anchas y muy derechas, y algunas de éstas y todas las demás son la mitad de la tierra y por la otra mitad es agua, por lo cual andan en sus canoas, y todas las calles de trecho a trecho están abiertas por donde atraviesa el agua de las unas a las otras, y en todas estas aberturas, que algunas son muy anchas, hay sus puentes de muy grandes vígas, juntas y recias y bien labradas y tales, que por muchas de ellas pueden pasar diez de caballo juntos a la par.

En 1521 Alonzo García Bravo realizó la traza de la que habría de ser la ciudad Navohispana. A pesar de que Tenochtitlan fue dramáticamente arrasada, permaneció la distribución espacial de calzadas, calles, muchas acequias y la mayor parte de sus plazas.

La traza dividió originalmente la plaza indígena en un cuadrángulo central

donde Cortés separó, para la edificación de la catedral, un terreno de 25 solares. El área española se dividió en manzanas rectangulares, las vías y acequias de la ciudad azteca se conservaron y la población indígena se asento sin orden ni concierto en torno a la traza original, quedando distribuida en cuatro barrios; dicha traza estubo limitada aproximadamente por las calles del apartado y Perú al norte, la Santísima al oriente, San Jerónimo al sur y San Juan de Letrán al poniente.

Los cuatro barrios que se formaron, con antecedentes prehispánicos, fueron Santa María Cuepopan, San Sebastián Atzacoalco, San Juan Moyotlan y San Pablo Zoquiapan; fuera de la traza, el de Santiago Tlatelolco.

Prácticamente la ciudad quedó dividida en dos: la parte central, de forma regular, destinada a los españoles, y la circundante, irregular, para los indígenas, aunque casi desde un principio hubo excepciones que sedieron solares fuera de la traza a uno y otro lado de la calzada de Tacuba y la de Chapultepec también se señalaron huertos y terrenos para casas.

Entre los canales principales el de la acequia, que llegaba desde la Viga, circulába por un costado del palacio y después de pasar frente a los portales de las flores y del ayuntamiento, recorrían varias calles hasta la del colegio de San Juan de Letrán, donde continuaba a Santa María la Redonda. Todos los canales vertían sus aguas en el lago de Texcoco.

2.2.- CONSOLIDACION DE LA COLONIA.

A fines del siglo XVI y principios del siglo XVII, la fisonomía de la ciudad comenzó a cambiar, a reflejar un ambiente de convivencia a nivel social, político, religioso e incluso económico y comenzó a tener también características que la definirían a lo largo de toda la época colonial.

Durante la primera mitad del siglo, las calles eran una intrincada red de canales que no se mejoraron debido a las inundaciones que sufrió la ciudad en 1604, 1608, 1624 y 1629. En cuanto a las principales acequias quedaba la que llegaba a la plaza mayor, la que pasaba por el convento de Montserrat y continuaba por detrás de Regina y la que pasaba por el

hospital de la Concepción (de Jesús).

Por estas fechas, las calles se hicieron más anchas, las casas más altas, construidas con gruesos muros de mampostería, muchas ventanas y balcones con rejas de fierro forjado a mano, en general las fachadas son de tezontle con puertas y ventanas enmarcadas en cantera.

Los edificios embellecen las calles que son rectas y largas. Se han empedrado gran número de calles, la ciudad se empieza a llenar de fuentes. Al finalizar el siglo, los edificios pierden un poco de su belleza a consecuencia de la ampliación de las calles para contrarrestar las inundaciones.

2.3.- FLORECIMIENTO DEL VIRREYNATO e INDEPENDENCIA.

Durante el llamado siglo de oro de la arquitectura barroca mexicana, se erigen hermosos edificios y se rehacen iglesias, conventos y construcciones, que conjuntamente darian a la ciudad una particular belleza y fisonomía.

De los veintidos Virreyes que gobernaron en esta época sobresalen el Virrey Don Fernando de Alencastro y Noróa y Silva (1711 - 1716), quien mandó construir la arquería del acueducto de Chapultepec.

El Virrey Don Antonio María de Bucarelí y Ursua (1771 - 1779), que durante su gobierno, las obras del desagüe se terminaron en su parte más importante y se construye el Paseo de Bucarelí.

Juan Vicente Güemes Facheco de Padilla Horcasitas y Aguayo segundo Conde de Revillagigedo (1789-1794), se hicieron grandes obras de mejoramiento de la ciudad, se estableció el alumbrado público bajo el cuidado de los serenos, se levantó el plano, de la ciudad, se numeraron casas, se creo la policía; estableció la limpieza general por medio de vehículos que recolectaban la basura; además reglamentó la limpieza de las calles y promovió gran parte de su empedrado, se construyeron banquetas y se abrieron atarjeas para evitar caños y puentes.

En el siglo XIX se crea como entidad política el Distrito Federal. La primera mitad del siglo XIX fue una etapa en la cual la ciudad no registró crecimiento. Durante tres siglos y medio había conservado su traza reticular, cuyos puntos clave eran los núcleos conventuales. Como resultado del triunfo liberal, estas manzanas se rompen y los monasterios son demolidos y divididos en lotes para venderse a particulares.

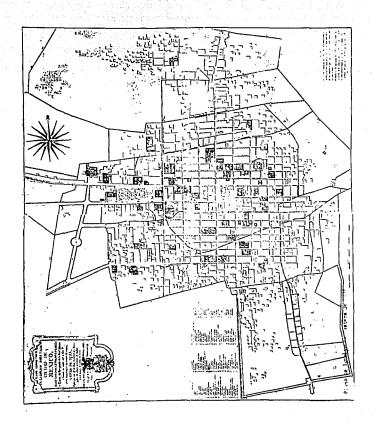
La destrucción de conventos y algunas iglesias, así como la apertura de calles y avenidas y el cambio de uso de edificios religiosos a bibliotecas, colegios, hospitales o casas de vecindad, produjo una transformación en la fisonomía de la ciudad y significó la secularización definitiva del aspecto religioso que la había caracterizado. La capital dejó atrás muchos de sus rasgos coloniales para incorporarse a la modernidad.

Con motivo del auge industrial; nace la urbanística moderna; la producción arquitectónica se traza nuevos rumbos consecuentes con las necesidades históricas del momento.

2-4.- LA EPOCA CONTEMPORANEA

En 1930, la población llegó a un millón y aunque la resurrección del programa de la reforma agraria disminuyó la migración a la ciudad durante esa década, la Ciudad de México llegó al millón y medio allá por 1940. Entonces, ya exudaba el bullicio y la emoción de una gran metrópoli, pero el tránsito fluía tranquilamente por sus amplias avenidas flaqueadas por árboles y los problemas sociales resultaban menos visibles que hoy día.

En realidad, el crecimiento y la destrucción simultáneos de la capital mexicana sólo fueron consecuencia de un cambio económico más importante producido por la segunda Guerra Mundial. La escasez de bienes manufacturados que antes se importaban de Estados Unidos y Europa estimuló a las empresas nacionales, creando fuentes de trabajo nuevas que "jalaban" a los campesinos hacia la ciudad. Al mismo tiempo, el deterioro de las condiciones en el campo "impulsaban" a los campesinos a salir de la provincia.



Conforme la ciudad de México se extendía, su fuerza magnética aumentaba: tanto la inversión nacional como la extranjera se vefan atrafdas hacia el mercado más grande y los migrantes se dirigían al punto donde encontrarían empleos. Entre 1940 y 1970, cuando la población de la ciudad saltó a 8.3 millones de habitantes, la mitad del crecimiento procedió de la migración, al tiempo que la mitad de los migrantes de todo el país se dirigieron hacia la Ciudad de México.

En comparación con el impulso por el desarrollo, la planificación urbana y la preocupación por la ecología resultaban poco importantes: los proyectos de vivienda para la clase media y los barrios pobres de los migrantes se desparramaron caóticamente en todas direcciones, al tiempo que las fábricas vertían los deshechos industriales a los ríos y a la atmósfera con tal impunidad.

Así conforme crecía la capital, se destruía su sistema natural de sostém: entre 1950 y 1970 las zonas boscosas de la ciudad se redujeron un 20 por ciento y sus zonas agrícolas un 50 por ciento.

Para el decenio de 1960, como la ciudad crecía horizontalmente en lugar de hacerlo de manera vertical, la población ya no cabía dentro de los límites de el Distrito Federal y se desparramó hacia el vecino Estado de México.

Muy pronto, la población urbana del Estado de México crecía a mayor velocidad que la del Distrito Federal. Esto produjo más problemas administrativos. Aunque la metrópoli seguía funcionando como una sola unidad urbana, estaba ahora gobernada — sin coordinación — por dos administraciones y dos presupuestos.

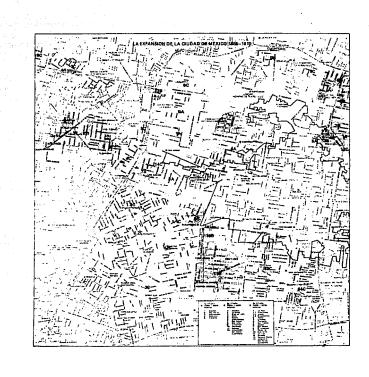
En los años setenta, la metrópoli continuó creciendo un 7 por ciento al año, y su población pasaba de los 14 millones en 1980. La consentración de todas las manifestaciones de poder también se agravó. No sólo había un 21 por ciento de la población que ocupaba sólo un 0.1 por ciento del territorio nacional, sino que la ciudad de México entera también representaba un 38 por ciento del producto interno bruto (PIB), 48 por ciento de la industria manufacturera, 45 por ciento de la actividad comercial, 52 por ciento de los servicios, 60 porciento de los transportes

y 69 por ciento del activo bancario.

A finales de los años setenta, la preocupación central del regente Carlos Hank Conzález fue apaciguar las quejas de la clase media respecto a los problemas de tránsito y embarcarse en un immenso programa de erogaciones que comprendían la construcción de ejes viales y la expansión del sistema del metro.

Otro punto importante de analizar es la contaminación del aire que esta en función, principalmente de la enorme cantidad y la poca velocidad de los autos de la ciudad, y a ella se suma la contaminación del ruido, de 90 decibeles, producida por los autobuses, los camiones y no pocos autos viejos. Por ende, lo primero sería atacar el problema global de tránsito. Incluso sin contaminación se ha convertido en un factor de tensión entre el gobierno y la población: en promedio, los transportes consumen 15 por ciento de los ingresos y 30 por ciento de las horas activas de una persona. En caso de seguir las tendencias presentes, el número de vehículos en la ciudad pasará de los 5 millones para 1990. Entonces, la contaminación ambiental será intolerable y las horas perdidas diariamente por los pasaferos serán incluso más costocas.

Pero al construir ejes viales y estacionamientos y subsidiar el costo de la gasolina, el gobierno trato de resolver el problema por medio de los autos, cuando la respuesta estaba en otra parte: en 1984, el 5 por ciento de los vehículos —autobuses, trolebuses, taxis y "peseros" colectivos—transportaban a 84 por ciento del total de pasajeros, mientras que el 95 por ciento de los viajes diarios. Siendo éste uno de los tantos problemas que aquejan a la ciudad, y de no tomarse alguna medida, el regultado sería una ciudad que no se pueda comunicar entre sí.



3 .- TRANSPORTE Y VIALIDAD DE LA CIUDAD DE MEXICO.

- 3.1.- Marco General.
- 3.2.- Operación del Transporte.
- 3.3.- Operación Vial.
- 3.4.- Infraestructura Vial.

3.1 .- MARCO GENERAL.

La ciudad de México cuenta con una población de 10.3 millones de habitantes y una área conurbada integrada por 17 municiplos del estado de México en donde viven 8.3 millones de personas. De los 1,247 km2 de superficie urbanizada, corresponden 617.4 al Distrito Federal y 629.7 a la zona periférica conurbada.

Este gigantesco asentamiento humano de 18.6 millones de habitantes cuyo proceso de crecimiento no es posible detener, en el corto y mediano plazo representa una prioridad nacional.

De ahí que el Gobierno Federal, el Distrito Federal, el estado de México y de los municipios implicados traten de atender con planes, programas, acciones y medidas conjuntas, la demanda de servicios públicos indispensables para la comunidad metropolitana.

En este contexto, el transporte de pasajeros y de carga se consideran como una actividad de interés público por su importarcia en la vida diaria de la población y se ha constituido en un servicio prioritario para la atención de las autoridades de la capital, por lo cual se destina un alto porcentaje de los recursos presupuestales para la prestación de ese servicio.

Actualmente, la población capitalina demanda la satisfacción de 22.1 millones de viajes-persona en días laborables, es decir, 2.1 viajes per-capita; en la zona conurbada la generación de viajes- per-cápita es de 1 viaje, llegando a un total de 8.4 millones de viajes diarios. En conjunto el área metropolitana demanda la atención de 30.5 millones de viajes-persona en días hábiles.

El 51% del total de viajes se generan en la Ciudad de México se lleva a cabo principalmente en 4 de las 16 delegaciones políticas, las cuales son: Cuauhtémoc con 3.9 millones de viajes, Gustavo A. Madero con 3.3, Iztapalapa con 2.1 y Coyoacán con 2.0 millones de viajes. Los municipios del Estado de México que destacan por los viajes-persona-día son Nezahualcóyotl con 1.7 millones, Ecatepec y Naucalpan con 1.6 cada uno y Tlanepantla con 1.5, que acumulan el 75.6% del total de viajes.

Los principales motivos de la movilización de la población son los viajes a sus centros de trabajo o negocio y para asistir a las escuelas, con 7.7 y 5.4 millones de viajes respectivamente y representa el principal factor que genera la transportación del 42.8% del total. En lo referente a los viajes de retorno son del orden de 15 millones y representan prácticamente la mitad.

Para satisfacer los requisitos del transporte, el Gobierno del Distrito Federal por medio de sus organismos descentralizados: autotransportes urbanos de pasajeros Ruta-100, sistema de transporte colectivo-metro y servicios de transportes eléctricos del D.F., movilizó en día laborable 12.4 millones, lo que significa un 54.6% de la demanda total de viajes del Distrito Federal.

EL transporte concesionado de pasajeros en la modalidad de taxis colectivos, libres y de sitio, atienden 7.0 millones de pasajeros, que equivalen a un 31.78 de los viajes generados en el Distrito Federal., los correspondientes del Estado de México cuentan con una capacidad de 1.3 millones de viajeros diarios y representan el 15.3% del total de viajes realizados en el Brea conurbada.

Los autobuses suburbanos y los de la comisión de transporte del Estado de México, movilizan a 5.5 millones de personas que representan el 64.7% de los viajes en el área conurbada.

Por lo que se refiere a los automóviles en el Distrito Federal, estos satisfacen 3.0 millones de viajes-persona-día, el 13.6% de la demanda total de la ciudad, en tanto que en la zona periférica mueven 1.7 millones de pasajeros, que representan el 20.0% de los viajes.

COORDINACION GENERAL DE TRANSPORTE POBLACIÓN DE LA CIUNAD DE MÉXICO Y ÁREA CONURBADA 1982-1987

	1900	1487	1481	1:05	14%	1:47
de Mexico	9 501 619	9 551 683	9 793 978	9 829 747	10 007 500	10 31.1 111
aut eta del						
Educate México	7.923.391	0 377 388	6 846 751	7 337 106	7,8 of 120	B 320 (7/3
Total.	15 1010	15 929 971	16 640 729	17 166 933	17 919 020	18 639 713
	and the second of the second					1. i. 12. maler s 1 .

COORDINACIÓN GENERAL DE TRANSPORTE CUDAD DE MÉXICO Y ÁREA CONURBADA SUPERO DE UNBANIZADA (KMP) 1982-1985

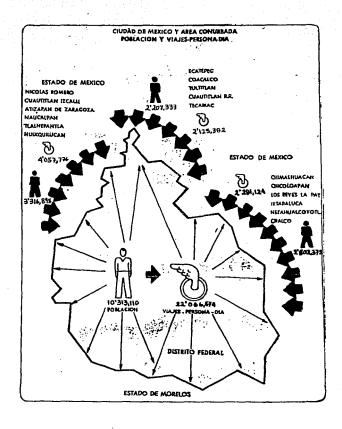
	1900	144.	14"1	1475	1446	194
atati de Mexico	578.1	387.8	591.8	601.9	G(74.2	617.1
stea complada del				.,,,,		
o de Mexico	550.0	580.0	***	64.2		~ ~
			3.92.1		<u> </u>	<u></u>
Total:	1 128.1	1 167.8	1 186.9	1 206.1	1 226.2	1 247.1

urme. Picerana Moures del Metro versain 1985, eduada en 1986, COVITUR

COORDINACIÓN GENERAL DE LE ANNICICEL. POBLACIÓN Y VIAJES-PERSONA-DÍA DE LA CIUDAD DE MÉXICO Y ÁREA CONURBADA 1587

	Virgina de - Esterados	Viger Parana. Dia	Manager	Astron	
Al-aro Obregón	818 996	1 626 307	Atizania de Zaragoza	169 311	164 971
Azcapotzaleo	651 192	990 789	Coacalor	205 H74	162 (2)
Judres	345 160	1 725 606	Constitlén	63 957	89 411
(anymacain	768 503	2 043 365	. Cusutitlán Izcalli	360 ta 3	137 te 1
turimalpa	13.1.640	139 019	Cluke	226 211	P41 1
C a French	855 130	3 916 R17	Chicoloap.us	54 117	14.8 4
Larrien A. Madero	1 669 987	3 261 110	Chimalhuacán	168 574	110 0.03
desa.o	635 486	T 103 355	Ecatrice	1 516 763	1.551.349
igrājālaja	1 544 270	2 253 698	Huisquilocan	127 893	84.714
	220 21B	282 45*	Intapaluca	102 (#11	81474
Ni - re Histoliga	50, 305	1 776 3	La Paz	[91 144]	44. 199
No. a Alta	64 743	68 Pr.	Name dpan	1 044 455	1.57, 900
«L'u-»	186 187	200 : 15	Negative leaguri	2000 2 0	1 676 774
1 again	525 796	860 57ti	Nicolas Romero	111 . 110	71 916
Venusiono Carranza	753 444	1 504 940	Teramar	172 61 6	115 111
is aireico	291 70*	406 025	'IT direpartia	1 125 705	1 472 783
			Tultida	214	191 679
8 og d Distrito Federal	10 43 110	22 066 574	Subtotal Felo de Mésso	8	8 461 282
Liverida.				•	
Har itames area consultada		18 639 713			
Viages-Persona-Día		30 530 856			

Partie: Malaislet Programs General de Const. Const. 12 to a criscol, Discretio General de Const. Con



COORDINACIÓN GENERAL DE TRANSPORTE CIUDAD DE MÉXICO Y ÁREA CONURBADA MOTIVOS DE LOS VIAJES-PERSONA-DIA 1987

1307								
Motico	Numero	Æ						
Trabajo o Negocio	7 693 776	25.2						
Escuela	5 373 431	17.6						
Compras	1 190 703	3.9						
Social y Diversión	1 099 111	3.6						
Llevar pasajeros	213 716	U.7						
Returno y otros	14 960 119	49.0						
Total:	30 530 856	100.0						

Fuente, Permanana fermada par la Dirección General de Estudios y Prayectos C.G. 3 do B.F.

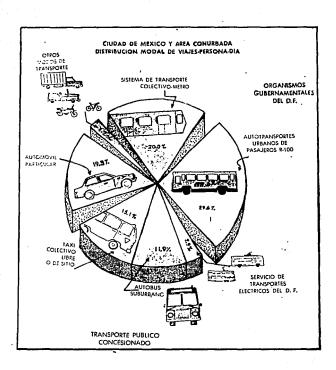
COORDINACIÓN GENERAL DE TRANSPORTE CIUDAD DE MÉNICO Y ÁREA CONURBADA DISTRIBUCIÓN MODAL DE VIAJES-PERSONA-DIA 1987

	. 707		
Mes to paragent	Ciudad de Mérico	Arm (m. 1.da	Titele
Meno	4 424 866		4 424 866
Autobus Urbano Ruta-1001	6 888 241	_	6 688 241
Trote his	707 196	-	707 196
Tren Liggor	38 271	_	38 271
Taxtorlective	6 000 000	1 044 635	7 014 635
Laxi libre outcome-	1 600 000	250 000	1 250 000
Autobus suburbano y de			
COTREM	_	5 477 647	5 477 647
Automobel y otros*	3 008 000	1 692 000	4 7(4) (84)
Total:	22 066 574	B 464 282	30 530 856

¹⁾ any proporcionados por los organismos

^{*} Dates de la Dirección General de Amortan pero Ustroio U G. 1. 1141 U

Consequencial de par la Comosar de Transporte del Latato de México (COTREM).
Ou estimado por la Direction Conservada Estados y Propertir C. C. 1 (1994).



3.2 .- OPERACION DEL TRANSPORTE.

Transporte público gubernamental.

El desarrollo del transporte gubernamental es, a través de operación de los grandes sistemas de transportación masiva a cargo de los organismos descentralizados: sistema de transporte colectivo-metro, servicio de transportes eléctricos del D.F. y autotransportes urbanos de pasajeros R-100, cuyos modos de transporte son el metro, trolebuses, tren ligero y autobuses respectivamente.

La capacidad conjunta de los sistemas de transporte gubernamentales fue de 3817.6 millones de pasajeros en 1987, lo que comparado con los 2819.5 en 1982 representa un incremento del 35.4% en dicho período., la importancia de este hecho radica en que la tasa de crecimiento alcanzada fue de 6.2% promedio anual, contra 1.6% de la población, casi 4 veces más.

El sistema de mayor desarrollo fue el de autotransportes urbanos de pasajeros R-100, cuyo número de pasajeros transportados pasó de 1534.0 millones de pasajeros en 1982 a 2140.8 en 1987, lo cual representa un 39.5%. El metro llegó a 1414.1 millones de pasajeros transportados en 1987 que en comparación con los 1037.5 registrados en 1982, representan un crecimiento de 36.3%. El servicio de transporte eléctrico creció en 5.9% al pasar de 248.0 millones de pasajeros en 1982 a 262.7 millones en 1987.

En día laborable se transportaron 12.1 millones de pasajeros diarios, un 38.0% más en comparación a 1982, cuando se movilizaron 8.7., autotransportes urbanos de pasajeros R-100, contribuyó con 6.9 millones., el metro con 4.4 millones en tanto que los trolebuses y el tren ligero con 745 mil.

El parque vehicular susceptible de operar está compúesto por 6,848 autobuses de la Ruta-100, 2,242 carros del Metro que forman 249 convoyes, 675 trolebuses y 17 trenes ligeros.

La cobertura de los servicios de transporte, se realiza por el Distrito Federal a través de 257 rutas o líneas de servicio: 227 de autobuses y 1 de tren ligero, lo que representa un 89.0% más que en 1982 cuando llegaban a 136. Actualmente la longitud de las rutas y líneas de los sistemas de transporte es de 3,873.8 kilómetros, contra 3,201.3 en 1982; lo que da como resultado un crecimiento general de 21.0%.

Transporte Público Concesionado.

Servicio de Transporte de Pasajeros.

Las necesidades de transporte de la población asentada en la Ciudad de México, hacen que este servicio sea prestado en forma colectiva e individual.

El servicio colectivo se hace bajo intinerarios fijos y opera en 100 rutas o con 834 ramales, en una longitud total de 6.466 kilómetros. El parque vehicular es del orden de 47000 vehículos: automóviles sedanes, combis y minibuses, con capacidad de 5, 10 y 20 pasajeros respectivamente; los pasajeros transportados llegan a los 6 millones en día hábil.

Para el transporte individual se han consesionado 26,000 automóviles en la modalidad de taxis libres y 25,000 en la de taxis de sitio; en total transportan l millón de pasajeros en día hábil.

Para la prestación del servicio público de carga se tienen registrados 17,183 camiones y camionetas que operan en 260 sitios de carga.

La regularización del servicio de carga en la práctica presenta situaciones que afectan directamente a los usuarios y a la vialidad; a los primeros en el cobro y la calidad del servicio, y a los segundos en el aspecto vial ya que generalmente se obstaculiza el tránsito de vehículos.

En el Distrito Federal las áreas donde se realiza el mayor número de operaciones de este tipo son: La Central de Abastos en Iztapalapa, el Mercado de la Merced, la estación Pantaco de los ferrocarriles y la zona de Lorenzo Boturini.

Para el acarreo de materiales se tienen registrados 1,220 vehículos.

Transporte en Vehículos Particulares.

Poco más de 1.4 millones de los automóviles registrados en el Distrito

Federal, constituyen una forma de transportación que satisface cerca de 3 millones de viajes-persona-día.

La preferencia de los propietarios de los automóviles como medio de transporte y su uso indiscriminado, han propiciado la saturación de las vías de circulación ya sea por la densidad del tráfico o por el estacionamiento de los vehículos en la vía pública.

3.3.-OPERACION VIAL.

Sistema Vial.

Debido a la traza colonial de la ciudad de México y poblados cercanos como Azcapotzalco, Iztapalapa, Tacuba, Xochimilco y San Angel, entre otros, la infraestructura vial posee características que reducen su potencial para soportar las necesidades de circulación de más de dos millones de vehículos diarios, por lo que se agudizan los problemas de tráfico de la periferia al centro, especialmente de las 07:00 a las 09:00 Hrs.

En este marco, la ciudad presenta dos zonas bien diferenciadas: la central limitada por el circuito Interior y la exterior al mismo; dentro de la primera, es donde se han realizado las obras más importantes en materia vial, pues genera la mayor demanda de transporte y presenta con toda intensidad el problema de tráfico lento, embotellamientos y contaminación ambiental.

La función de las vías públicas de permitir el tránsito de personas y vehículos, para comunicar las distintas zonas de la ciudad entre sí o con el exterior, proporciona los elementos que configuran el Sistema Vial.

El tipo de capacidad de las vías, el sentido de tránsito de vehículos y su control, determinan su clasificación en vías primarias y secundarias; las primeras, son de gran longitud y captan grandes volúmenes de tránsito y las segundas, de menor importancia, generalmente tienen un solo sentido de circulación, son de acceso a comercios, domicilios y cerradas locales.

GOORDINACIÓN GENERAL DE CEANSPORTE ORGANISMOS GUBERNAMENTALES DE TRANSPORTE TOTAL DE PASAJTROS TRES SUBETUDOS (MILLONES) 1802-1802

tn	1W7 [98]	1941	1 485	1786	1987	Veneron 1487 - 1487		
							Nimm	_*_
Verotrata, sartes Urbanus or Perotras Ruta-100. Sette or de Armsourte	1 534.0	1 697.4	1 902.4	1 975.0	2 065.0	2 1 10 H	606.B	39,5
Constant Menn	1 037.5	1 [18.7	1 242.2	1 324.4	1 361.9	1 111.1	37ú.6	36.3
Dictricos del Distrito Fede- tal	248.0	229.2	208.0	190.0	216.9	262,7	14.7	5.5
Foral:	2 819.5	3 015.8	3 352.6	3 489.4	3 641.8	3 817.6	998.1	35.4

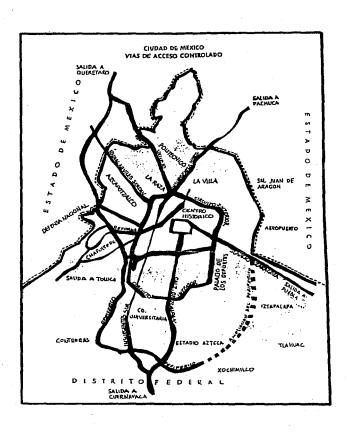
COORDINACIÓN GENERAL DE TRANSPORTE OIGANISMOS GUBERNAMENTALES DE TRANSPORTH PASAJEROS TRANSPORTADOS EN DIA LABORABLE (M'L'ES) 1982-1987

0	1987	1943	1944	1985	1986	1987		1982
							Nine	4.
Contraisie (18) Urbanus de Trongetos Reta-19	4 (Mai	5 400	5 900	6 100	6 400	6 888	1 988	40.5
Colectivo-Metro	3 153	3 402	3 929	4 114	4 200	4 425	1 272	40.3
ervicio de Transportes Eléctri- cos del Distrito Federal	683	628	606	600_	701	745	62	9,0
Total:	8 736	9 430	10 435	10 814	11 394	12 058 -	3 322	38.0

COORDINACIÓN GENERAL DE TAXAS (**). VI VIALIDAD EN EL DISTRITO INDUAL (KMS. LINEALES) 1987

Early Control of the Control of the





Las vías primarias son de circulación continúa, ejes viales y avenidas principales: las primeras, son de acceso limitado, segrenadas físicament

principales; las primeras, son de acceso limitado, segregadas físicamente y con cruces a desnivel sobre otras vías; las segundas, tienen intersecciones con otras vías controladas por semáforos y de fácil circulación para gran cantidad de vehículos; y las últimas, son de doble circulación, con camellón al centro, arboladas o no y son grandes colectoras de tránsito.

Las vías de circulación continua, también llamadas de acceso controlado, se integran -de acuerdo a su jerarquización- de la siguiente manera: Amilio Periférico, Circuito Interior, Radial san Juaquín, Av. Aquiles Serdán, Insurgentes Norte, Viaducto Miguel Alemán, Viaducto Tialpan; los ejes viales sobresalen por su longitud y equipamiento vial, diseñados en forma reticular para dar una mojor distribución vial, a la ciudad; las avenidas, paseos y calzadas son las vías principales.

Como se puede observar, las vías primarias constituyen la columna vertebral de la vialidad en el Distrito Federal, siendo las vías secundarias de apoyo y complemento a las primarias.

Actualmente se tiene terminado un poco más del 50% del total de las longitudes de las vías primarias proyectadas, situación que origina saturación de vehículos en algunas vialidades, provocando tráfico lento y deterioro del ambiente por ruido, humos y gases producidos por los vehículos; en total se operan 1,359.0 Kilómetros de vías primarias de los cuales 110.0 son de vías de circulación continua, 269.0 Kms. de ejes viales y 960.0 Kms. de avenidas principales, de los que corresponden 549 Kms. a las de altos volúmenes de tránsito y 411 Kms. a vías colectoras.

Las vías secundarias suman 8,000 Kms. de longitud aproximadamente. Las delegaciones políticas que cuentan con mejor vialidad son Cuauhtemoc, Benito Juárez, Miguel Hidalgo, y, parcialmente, Venustiano Carranza y Coyoacán.

Otro factor que incide en el sistema vial del Distrito Federal, en su interconexión con el del área comurbada de los municipios del estado de México, toda vez que en algunas vialidades en horas de gran demanda son insuficientes para mantener el tránsito fluido en los límites de ambas entidades federativas.

Dispositivos para el Control del Tránsito.

Su propósito es ordenar y mantener fluido el tránsito de vehículos, prevenir a los conductores de vehículos, proporcionarles información y mayor seguridad; básicamente se refieren a señalamientos y semáforos. Señales.

Las señales constan de símbolos o leyendas, en placas, superficie de rodamiento, postes o cualquier medio que sirva para grabar y transmitir un mensaje a los conductores y tránseauntes.

El manual de dispositivos, consideran las señales preventivas, las restrictivas, las informativas, de protección de obras y especiales; por su colocación en las vías son verticales y horizontales.

Semáforos.

El control del tránsito en forma eficaz, se lleva acabo mediante la instalación de semáforos, en las intersecciones de más tránsito vehícular; a la fecha se tienen funcionando 22,000 semáforos en 2,389 intersecciones, de los cuales corresponden 452 en las vías de circulación continua, 5,260 en los ejes viales y 16,288 en el resto de las vías.

La distribución de las intersecciones semaforizadas es:

TIPO	NUMERO		
Electrónicos computarizados	788		
Electrónicos	121		
Electromecánicos	1,370		
Peatonales en escuelas	110		

Fuente: Secretaría General de Protección y Vialidad D.D.F. Flujo Venícular.

El gran número de vehículos que transitan por las vías del Distrito Federal, ha ocasionado múltiples y variados problemas entre los que destacan:

Sobre saturación del sistema vial con embotellamientos frecuentes en el flujo vehícular que lo tornan sumamente lento, sobre todo cuando los

COORTENACIÓN GENERAL DE TRANSPORTE FLUJO VEHICULAR 1927

teles	Sminde	Número de s-lúmbos disersos	Nimma de articol dona mais un resig	ling de minue despuda
Vias de circulación continua				
- Ambo readérico				
 Patre Cuatro Canorao y Av. Jel. 				
Constripto	Source-Sur	62 1000	1000	KI-19:00
	Sur-Norte	E9 239	6	18 24-19:00
 Entre Paseo de la Refuma y Av. 1.49 				
Palmas	Sur-None	94 OOH	46.65	OD:111 04 40
 Emre San Jeronimo y Av. Totuca 	Sur-None	79 338	5.79	17.75.17.00
 Entre Calz, de Tialpan y Viad. Ti-fpar 		33 297		. 3 - 15.00
	Orbite Patiente	61 717	6.911	(17 141-DE-DO
Calzada de Thilpan • Entre Municipal Libre y Av. Presas nes • Erste Av. Ré. Churobusco y Ote. 1131 A	Norie-Sur Sur-Norie	145 425 110 220	9 321 8 209	14:00-15:00 c3:00-10:00
Vinducto Magnel Alemán-Vinducto Rão de la Berlad Butte Anilla Penderica y		,,,,,,,,,,		
Av. Revolución	Poniente-Oriente	80 731	8 765	07.1rl-08.00
 Entre Calz, de Tistjon y Fje 1 Ote. 	Pomente-Oriente	43 229	4.000	GM ent ibe ein
 Entre Ca'z, de Tlalpan y Fje Gentral 	the me-Ponicnic	75 725	ti na	1.7 tet 18 tes
Circuito Internat Efrue Passer de la Retorma y Control sentes Control sentes Control sentes Control sentes	N 4 m	11 2.m		
*****	the and Poster are	es GIP		: The rate per
Finge 1 t. 1 Norte y Accoputato Civil	Ya Norte	123.7		3, 100
. Larter L. 5 Sur-Tegant'e	Sar-Norte	53 10-2	1992	66,00-651,00

		·			
The second secon	in the second	As we say	- in Smarth	Hir, se rabine drapado	
a and some and the second of their	ines y Chalin				
• 1 ppp - Na timat catte	Powerte-Ourac Opene Ponistae	20 401 24 400	3 194 4 439	08:00-19:00 11:00-19:00	
listria y B. Polinis • E gree Necrost entre	Poniente Oriente	80 587	6 221	09:00-10:00	
Che pas Copy i	Oneme-Poniente	56 362	4 140	14.00-15:00	
• Francisco	Norte Sur Sur-Norte	12 621 30 127	2 626 2 142	8.60-09:00 8.60-09:00	
i -s Volet • ** Conral			•		
Entre Municipio Libre Pluga Unite Atom de Relene	•	30 349 47 101	3 594 3 172	e, a sectiono es postoco	
• the Eje 5 Note v the • Lie 3 Sor. Entir Eje 5	uchavista Sur-Norte	40 046	3 213 3 594	07:00-08:00	
et a Guardiola • Uge 1 Sur. Faure Ege 3 • Lee a Sec. Joure Ege 1		4+ 877	3 368	18:00-19:00	
Frontier Av. C		39 788 51 366	3 291 3 841	(-7_UN-1-8,00 19:1420:00	
• f t * Sir Enne University		53 096	4 315	(17;14):08:00	
	nai R. San Lázaro. Ponieme-Oneme	53 714 55 887	4 408 3 718	14:00-15:00 19:00-20:00	
• 4. + 10 S ir Su Jenfunn Sa, donn's Agos	Peneme-Onente	51 417	1.109	00,90-00,80	* 11 a a a a a
• 4 * 7 Presente A de a Leger republicant « Na		49 779	4 Office	07,00-08,00	
					•
					and April

	医二甲基二甲甲基酚二甲二异丙二二甲					
					45	
	er ergerigger i de la de la filologie de la fi					
化氯化二甲基乙二烷 电影	e Nagaria di Salama, di Bayan di Kabupatèn Barangan Kabupatèn Barangan Kabupatèn Barangan Kabupatèn Barangan K					
			Name &	ال وجيدة ا وعلى وطوية او د	Hora de	
The state of the s	lieble!	Stand	articaire diames	محڪ وطيو شاد . حڪجيديان دعد		
and the second of the second	Entre Visitacio Miguel Alemán y Obrero Mutalial					
	Eie 2 Poniente, Entre Paseu de la		46 929	3 106	14:00-15.00	
	Reforma y Kás Lerma		18 471	3 245	15:00:16 00	
	Lie 3 Ponicioe, Entre Mariano					
	Peroberko y Gauss • Lije 1 Charte: Entre Calz, de la Virgen		46 535	4 099	08.00-09.141	
	y Notephago.	None-Sur	41 261	2 873	19.00-25 -	
	Eje 2 Oriente, Latre Anillo Periférico	, 10112 1,44				
	y El Farol • Eje 3 Orieno - Entre Calz Ignacio		29 715	2 101	13:00-14:00	
	Zaragoza y C. Robelo.	Norte-Sur	13 (64	2915	19:00-19:04	
	Entre Canal del Desagne y Oriente 183	Norte-Sur	39 1:40	3 114	07 10 08,05	
	 Eje 1 Norie, Entre Bled Acropuerto y Correus y Telegratos 					
	• Eje 2 Norte. Entre Cir. Int. Rio		50 423	117	1 - 90-14.00	
	Consulado y Jardín		45 453	3 409	08.00 69:00	
	Eje 3 Norte, Entre Av. Oceania y Calle			-		
	 673, Eje i Norte, Entre Calz, de Guadalupe 	Poniente-Oriente	48 502	3 708	20:00-21:00	
	y Amarista,	Poniente-Oriente	44 537	2 987	18:00-19:00	
	• Eje 5 Norte, Entre Martin Carrera y	,				
	Av. Ticomán		42 954	3 338	67.00-08:00	
	Avenidas Principales					
ADM DESCRIPTION	Av. Insurgemes					
	Etitie M. A. de Quesedo y Camino al					
the state of the s	** Designo de los Leones Entre Eje 2 Norte y R. Plores Magón	None-Sur None-Sur	46 270 17 (96)	3 687	07:04:04:00	
	* Mignel A. de Que ich C. 2. Taxoneña	740.12 1.141		••••	14, 140 11 11	
	Fotre Carrie - Parette v Call. A					
	Zumora * Calz, Ignacio Zaragoza	Presente-Oriente	33 540	2 636	. 0 00 15 00	
	Entre Vindocto y Fir 5 Ore, Central	Poniente-Oriente	61 540	1.305	19 to 20,000	
	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •					
			•			
	•					
				••		
An employment of the						

semáforos no estan debidamente sincronizados.

Deterioro constante de las vías debido al intenso tráfico y paso de vehículos pesados.

Reducción de la capacidad de circulación en las vías debido al estacionamiento de vehículos en zonas prohibidas e invación de los carriles destinados a los vehículos de transporte público.

Grandes volúmenes de vehículos hacia el centro de la ciudad por las maffanas y hacia fuera por las tardes, con lo que producen congestionamientos en los puntos de confluencia de varias vías o en la zona de incorporación en las de acceso controlado.

Fuerte contaminación del aire por los gases, humos y substancias tóxicas que despiden los motores de los vehículos.

Niveles de ruido más allá de los límites tolerados para la salud.

- El flujo vehícular presenta además características de comportamiento entre las que sobresalen las siguientes:
- Una tercera parte de los viajes totales diarios ocurren entre las 6.00 y las 9.00 Hrs.
- El sentido de circulación de los vehículos por las mañanas es de la periferia al área central de la ciudad, en tanto que por la tarde es en sentido contrario.
- Preferencia por utilizar las vías más conocidas con lo que se provoca saturamiento en su capacidad y funcionamiento inadecuado, como es el caso del Viaducto, Periférico y Calzada de Tlalpan por citar las más importantes.

Otros factores que afectan la circulación vehícular durante el día, se refieren a los vehículos estacionados en las vías públicas descomposturas o accidentes ocurridos en las vías de circulación continua y ejes viales, deficiencia en la programación y sincronización de los semáforos y la poca observación del reglamento de tránsito por los conductores.

Lo anterior queda plenamente demostrado en los aferes que se han levantado

en puntos considerados críticos en el reflujo vehícular, de los cuales se presentan resultados en la vialidad primaria.

Infracciones.

Para un mejor cumplimiento del reglamento y disposición de tránsito, se prevén sanciones para los conductores infractores.

ACCIDENTES

La gran densidad del tráfico vehícular, la imprudencia de los conductores y de los peatones, la deficiencia en las señales y las fallas de los vehículos propician accidentes cuyos resultados son pérdidas de vidas y bienes que causan un alto número de procesos judiciales y de perturbaciónes públicas; a fin de reducirlos se exhorta a los conductores a cumplir con el reglamento y demás ordenamientos, respetar las señales de tránsito, a mantener su vehículo en buenas condiciones de funcionamiento y manejar con precaución.

3.4.- INFRAESTRUCTURA VIAL

El tejido Urbano de la Ciudad de México se ha ido expandiendo en forma extraordinaria. Para hacer posible este crecimiento físico ha sido necesario la construcción de un colosal conjunto de infraestructura y servicios Urbanos: obras víales, metro, drenaje profundo, sistema eléctrico, abastecimiento de agua, sistema de hidrocarburos, comunicaciones y transportes, sistema educativo, hospitalario etc.

A mediados de los años setenta se busco resolver los problemas de vialidad con la construcción de un sistema de ejes viales que constituyen vías rápidas.

En una primera etapa se construyeron 15 ejes con 133.3 km. de longitud que

beneficiaron un área de 93km2. Se tiene prevista una red de ejes viales de 533 km. de los cuales más de la mitad ya se encuentra operando.

Por estos ejes y otros sistemas de vías rápidas, Periférico, Circuito Interior y Viaducto; se efectúan 19.5 millones de viajes-persona-día, de los cuales 27.2% se realizan en autobuses urbanos Ruta-100, 23.8% en automóviles particulares, 18.5% en el metro y los restantes en autobuses, taxis y transporte eléctrico.

Siendo el transporte una de las actividades prioritarias, el gobierno del Distrito Federal realiza grandes obras viales entre las que destacan la construcción de la ampliación del Anillo Periférico Arco Oriente.

- 4.- ESTUDIOS PRELIMINARES DE LA AMPLIACION DEL ANILLO PERIFERICO ARCO-ORIENTE.
- 4.1.- Antecedentes.
- 4.2.- Alternativas en el diseño del Periférico.
- 4.3.- Estudios de Macanica de Suelos.
- 4.4.- Estudio de Afectaciones y Obras inducidas.

4.1 .- ANTECEDENTES.

Como se ha mencionado en los capítulos anteriores el crecimiento de la ciudad agravó el problema del trânsito por sus calles y avenidas.

Los cada vez más frecuentes embotellamientos de tránsito en las arterias más concurridas obligaron a la construcción de vías rápidas, que definieron en gran medida el desarrollo de la infraestructura para el transporte colectivo.

Para enfrentar esta situación se construyó la porción poniente del anillo periférico que comprendia el tramo de Conscripto a Barranca del muerto con una longitud de 10.10 km. y otras importantes arterias que abatieron ciertos problemas de la circulación vial.

El siguiente tramo del periférico se construye en 1963 que tiene una longitud de 4.2 km. y comprende el tramo de Barranca del muerto a San Jerónimo.

Con motivo de la celebración de los XIX juegos Olímpicos (México 68). Los tramos del periférico que se construyeron son:

- De San Jerônimo a Viaducto Tialpan, con 10.6 km.
- De Viaducto Tlalpan a Cuemanco, con 5.9 km.
- De Conscripto al límite con el edo. de México, con 1.0 km.

El tipo de capacidad de las vías, el sentido de trânsito de vehículos y su control, determinan su clasificación en vías primerias y secundarias; las primeras, son de gran longitud y captan grandes volúmenes de trânsito y las segundas, de menor importancia, generalmente tienen un solo sentido de circulación.

Las vías de circulación continua, también llamadas de acceso controlado, se integran de acuerdo a su jerarquización de la siguiente manera: Anillo Periférico, Circuito Interior, Radial San Joaquín, Av. Aquiles Serdán, Insurgentes Norte, Viaducto Tlalpan, Calzada de Tlalpan y el Viaducto Miguel Alemán.

El sistema vial principal de la ciudad actualmente se encuentra constituido

por dos anillos concéntricos, vías radiales y una serie de ejes transversales que forman una retícula, además de otras vías importantes. Los anillos concéntricos son el anillo periférico, con 78.5 km. de longitud total planeada, de los cuales están construidos a la fecha 31.8 km. y faltan por ejecutarse 46.7 km. El otro anillo es el circuito interior, que tiene una longitud total planeada de 34.5 km., de los cuales 16.8 km. operan actualmente y faltan por completarse 17.7 km.

Como se puede observar, las vías primarias constituyen la columna vertebral de las vialidades en el Distrito Federal, siendo las vías secundarias de apovo y complemento a las primeras.

Considerando que el periférico es la vía primaria con mayor longitud construida 31.8 km., y la que capta el mayor flujo de vehículos dentro de la ciudad, 50,995 VEH/DIA.

Por esto es importante continuar con la ampliación del anillo periférico comprendida entre Cuemanco a Zaragoza (arco-oriente), con una longitud de $10\ km$.

El tramo que nos interesa por encontrarce en proceso de construcción, es el comprendido entre Canal Nacional y Canal Chalco con una longitud de 2 km. Dicho tramo de periférico se localiza en la Delegación Xochimilco, por lo que damos unos breves datos de esta Delegación que resulta veneficiada con esta ampliación del periférico.

Datos Generales.

La Delegación Xochimilco se localiza al sureste del Distrito Federal entre los 990 9' Lat. Sur, 19⁰ 09' 15'' Lat. norte y 99⁰ 21' Long. ceste.

Cuenta con una superficie total de 12 565 Hectareas y limita con las 'Delegaciones Coyoacan & Iztapalapa al norte; Tlâhuac al oeste; Milpa Alta al sureste y Tlalpan al noroeste.

Xochimilco puede dividirse en 2 zonas principales:

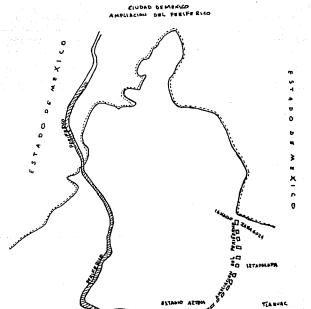
La zona Central, al sur y suroeste de la Delegación, comprendida entre los

3,200 y 2,300 M. S. N. M.

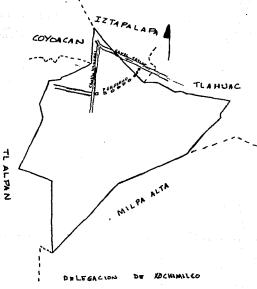
La zona de llanura, ligeramente inclinada de sur a norte y en la que se encuentra el área chinampera, hasta los 2.250 M. S. N. M. Suelos.

Por regiones, pueden clasificarse de la siguiente manera:

- Zona Lacustre: suelos areno-arcillosos y francos; ricos en materia orgánica, nitrógeno, fosforo y potasio; presentan problemas de sodicidad y salinidad.
- Zona Cerril 6 alta: migajón arenoso; como resultado de procesos de erosión, contienen poca materia orgánica y algunas deficiencias de Nitrogeno y Fosforo.



DISTRITO FEOTRAL



AMPLISCION DEL PERIPERICO
TRAMO ENTRE CANAL NACIONAL Y CANAL CHALCO

4.2.- ALTERNATIVA DE DISEÑO DEL PERIFERICO.

Considerando que el periférico es una vía primaria de circulación, la que mantiene una circulación continua y la que capta mayor flujo de vehículos dentro de la ciudad de México, 50 995 VEH/DIA. Para dicho diseño se debetomar en cuenta estos datos.

Tránsito diario promedio anual en dos sentidos TDPA inicial sera de 50,995

Vehículos con menos de 15 Ton.	85%
Autobuses	5%
Camiones	4%
Camiones de 25 Ton.	2%
Camiones de 40 Ton.	2%
Camiones de 70 Ton.	2%

Dirección

Cuemanco - Toreo

Volumen actual 39,740 Veh/día Volumen a 10 años 78,175 Veh/día

Dirección

Toreo - Cuemanco

11,225 Veh/d[a

72,140 Veh/día

Período de diseño 10 años.

Tasa de incremento anual de tránsito 7%.

Así también se debe tomar en cuenta que las zonas beneficiadas con la ampliación del periférico, en la parte oriente (Zaragoza, Ciudad Nezahualcoyoti, etc), son lugares con una gran densidad de población y de un nivel económico bajo.

Tomando en consideración estos datos se puede realizar el diseño del periférico, dándole importancia a la transportación masiva de pasajeros.

La alternativa tomada para el diseño del periférico arco-oriente comprende un derecho de vía de 98 mts. los cuales están distribuidos de la siguiente manera:

- Un derecho de vía para cajon de metro que va al centro del eje del trazo, con una seccción de 20.00 mts., distribuidos de la siguiente manera: 16.00 mts. para el tendido de vías, 6.00 mts. para la plantación de árboles, 3.00 mts. de cada lado (ver fig. 1,2).
- Dos vialidades centrales y dos vialidades laterales con una sección de $11.90\,$ mts. y $11.60\,$ mts., respectivamente, un camellón para plantación de árboles, entre vialidad central y vialidad lateral, con una sección de $10.00\,$ mts (ver fig. 1.2).

La Construcción del Periférico se planea realizarla en dos etapas.

La primera etapa que es la que actualmente se encuentra en proceso de construcción, comprende exclusivamente la construcción de los carriles laterales (ver fig. 2).

La segunda etapa la cual se realizara a futuro 10 a 15 años, comprendera la ejecución de los carriles centrales y la construcción del metro (ver fig. 2).

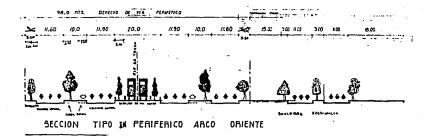
Proyecto de Vialidades. .

Para realizar el proyecto de las vialidades de periférico arco-oriente se tiene que tomar en cuenta una serie de estudios preliminares, levantamiento topográfico, estudio de afectaciones, levantamiento de obras hidráulicas é inducidas, instalaciones municipales.

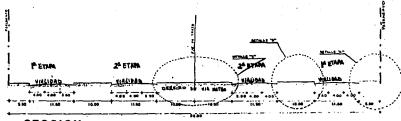
Basandose en esta serie de estudios se conforma el plan maestro en las vialidades del periférico arco-oriente.

Con los datos así obtenidos, se puede realizar el proyecto, que consiste en los siguientes pasos que se enumeran a continuación.

- 1.- Proyecto en planta del eje de la vía.
- 2.- Perfil del eje proyectado.
- 3.- Provecto de la subrasante sobre el perfil.



ALTERNATIVA SECURI THE CON-



SECCION

PLANTAS CORTES
SECUCIONES TIPE FIS:

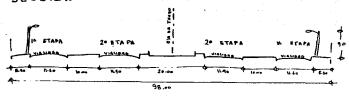
- 4.- Secciones transversales de construcción.
- 5.- Area de secciones y cálculo de volúmenes.
- 6.- Curva masa de proyecto.

ALUMBRADO PUBLICO PRIMERA ETAPA.

Acontinuación se describe la alternativa propuesta para el alumbrado público en la primera etapa que comprende los carriles exteriores.

- La alternativa es la siquiente:
- Luminario tipo cromalite (400) autobalastrado, cuerpade aluminio fundido a presion para adaptarse a brazo tubular de 31 a 52 mm. con ajuste de 5°, reflector de aluminio y refractor de cristal prismático de borosilicato, lampara de 400 watts vapor de sodio alta presión 50,000 Lumens, tensión de alimentacion 220 V. 60 Hz., curvas de distribución segun normas IES.
- Poste cónico circular, fabricado en lámina calibre No 11 con longitud de caña de 9.00 mts. con brazo de 2.40 mts. de longitud, de 51 mm. (2") de diametro, suministrado con placa base de 35x35x1.3 cm. y juego de anclas de fierro dulce de 2.54 cm. de diametro y 60 cm. de longitud, 10 cm. de cuerda estandar de 8 hilos por pulgada y rondanas planas para cada ancla.
- Combinación de interruptor termomagnetico de 2x30 A., 10,000 Amp. sim. de C.I. y contactor magnetico para cargas de alumbrado con capacidad de 30 A. 2 polos, 220 V., 60 Hz. bobina a 220 V. todo en caja NEMA 3R a prueba de agua de lamina inoxidable con abrazaderas para montaje en poste de acero.
- Celda fotoeléctrica para 220 V. 60 Hz. con rango ajustable tipo intemperie carga maxima 1000 W. mca. Tork mod. 200 P. o similar.
- Cable de cobre, monopolar con aislamiento XLP tipo RHW 75° c,600 v. (cadena cruzada) de los siguientes calibres.

SECCION



10 AWG. THW Vinanel 2000.

- 6 AWG. (cadena cruzada).
- Tubo de concreto de 10 cm. de diametro interior con recubrimiento asfaltico de 3 mm. de espesor.
- Ragistro de concreto armado de 50x65x64 cm. y 60x80x124 cm.
- Base de concreto para aoporte de poste de acero, dimenciones 100 cm. de base x 100 cm. de altura x 60 cm. de corona (forma tronco piramidal)

ALTERNATIVAS DE JARDINERIA.

La alternativa de jardinería se realizará de la siguiente manera:

La primera etapa comprende la plantación de árboles sobre la banqueta de los carriles exteriores, a 2.50 mts. del paramento. (ver fig. 4) y la plantación de árboles sobre el camellón que se encuentra entre las vialidades laterales. (ver fig. 4).

Los tipos de árboles propuestos para su plantación son:

AHUEJOTE

(Solix bapladiana)

CIPRES

(Cupressos sempervirens)

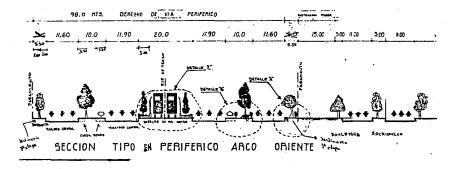
Con un crecimiento calculado de:

8.00 mts. para los 10 años.

15.00 mts. para los 20 años.

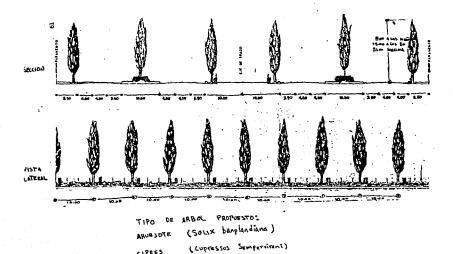
20.00 mts. como máxima altura.

La separación de un árbol con respecto a otro sera de 10.00 mts. (ver fig. 5).



PLANTA CORTES Y SECUCIOS THO DE JARDHERU 2ª FRIM

F16: 4



CIPRES

CON ESPECIES DE ARIOLES PROPUESTAS F16: 5

La zona del periférico arco-oriente, comprendida entre canal Nacional y canal Chalco se ubica en lo que antiguamente constituyó el lago de Xochimilco, cuyo subsuelo esta formado por depósitos arcillosos de alta compresibilidad con algunos horizontes arenosos. El espesor del manto compresible se estima superior a los 30 m.

Superficialmente existe uma capa limo-arcillosa con alto contenido de materia orgánica; así como rellenos artificiales sin control, cuyos componentes van desde cascajo hasta materia orgánica producto del dragado de los canales de Chalco y Nacional.

El terreno muestra una ligera pendiente generalizada de oriente a poniente, la cual se acentúa en las immediaciones tanto del bordo de canal Nacional como en el terraplén de Calzada del Hueso, como consecuencia del hundimiento de dichas estructuras ubicadas en dicha zona.

El nivel de aguas freáticas es variable ya que en algunos puntos de observación (al poniente) se registra a 40 cm. mientras que en algunos otros puntos (al oriente) este se ubica cercano a los 3 m; sin embargo, durante la época de lluvias toda el área muestra un tirante que en algunas ocasiones rebassa 1 m. sobre el nivel de terreno natural, situación que deberá ser corregida por las lagunas de regulación (en construcción).

En base a lo antes expuesto y con la finalidad de que la vialidad del periférico arco-oriente presente un comportamiento adecuado durante su vida útil se planteo como solución más adecuada un pavimento flexible sobre un terraplén compensado.

Esta solución no genera cambios significativos en el estado natural de esfuerzos del subsuelo. Por otra parte debido a la geometría de la excavación y al aligeramiento, los hundimientos diferenciales entre el centro de la vialidad y las orillas son despreciables por lo que la pendiente transversal (borbeo) no se modifica con el tiempo.

Los estudios que se realizaron para clasificar la estratigrafía del suelo, fueron los sondeos de penetración estandar y de las pruebas de laboratorio.

La prueba de Penetración estándar consiste en:

Este procedimiento es, entre todos los exploratorios preliminares, quizá el que rinde mejores resultados en la práctica y proporciona más útil información en torno al subsuelo.

El equipo necesario para aplicar el procedimiento consta de un muestreador especial (muestreador 6 penetrómetro estándar), de dimensiones establecidas.

Es normal que el penetrómetro sea de media caña, para facilitar la extracción de la muestra que haya penetrado en su interior. El penetrómetro se enrosca al extremo de la tubería de perforación, y la prueba consiste en hacerlo penetrar a golpes dados por un martinete de 63.5 kg. (140 Lbs.), que cae desde 76 cm. (30 pulgadas), contando el número de golpes necesarios para lograr una penetración de 30 cm.(1 pie) El martinete, hueco y guiado por la misma tubería de perforación, es elevado por un cable que pasa por la polea del trípode y dejado caer desde la altura requerida contra un ensanchamiento de la misma tubería de perforación hecho el efecto, en cada avance de 60 cm. debe retirarce el penetrómetro, removiendo al suelo de su interior, el cual constituye la muestra.

Los Trabajos de Laboratorio ejecutados fueron:

- Clasificación visual al tacto de cada muestra, 1 cada 50 cm. de 5 m.
- Contenido de humedad, 1 cada 50 cm. de 5 m.
- Limites de consistencia, 1 cada 50 cm. de 5 m.
- Resistencia a la compresión simple 1 por cada muestra inalterada de 5 m.
- Triaxial rapida, una cada muestra inalterada de 5 m.
- Consolidación undimensional, 1 por cada muestra inalterada de 5 m.
- Gronulometria 6 porcentaje de finos, 1 por cada muestra inalterada.
- Valor relativo de soporte, 1 por cada metro cúbico.

La prueba de penetración estándar define suelos muy resistentes entre 1.8 y 5.0 m de profundidad, y suelos de muy baja resistencia de 5.0 a 26 m.

Superficialmente se tienen 1.8 m de suelos limosos con materia orgánica; siguen 3.2 m de suelos arenosos muy compactos, con humedades de 25%. Desde 5 m hasta los 26 m, los suelos son predominantemente arcillosos, con humedades entre 180 y 270%, límites líquidos entre 240 y 280%, y consistencia muy blanda.

Descripción detallada.

De 0.0 a 1.8 m.- Limos de color negro, con mucha materia orgánica, poco húmedo, de consistencia firme.

De 1.8 a 5.0 m.— Se tienen 20 cm de limo negro muy compacto
y el resto son arenas limosas de color negro,
muy compactas, con una lente delgada de arcilla café, a
3.0 m.

5.0 a 11.4 m.— Arcillas de alta compresibilidad, café verdoso y rojizo, con humedades del orden de 250%, y límites líquidos de 280%, muy blandos.

11.4 a 13.2 m.- Limo café claro muy blando. Humedades y límites líquidos del orden de 150%.

13.2 a 16.8 m.- Arcillas café y verdoso, muy blandas. Las humedades son de 190%, y límites

líquidos de 250%.

16.8 a 21.8 m.- Arcilla café rojizo muy blanda. Humedades de 220% y limites líquidos de 240%.

21.8 a 25.6 m.- Arcillas ý limos muy blandos, con humedades de 220% y límites líquidos de 240%. De los resultados de otra prueba de penetración estándar y de las pruebas de laboratorio, se deduce lo siguiente: En el sitio predominan los suelos cohesivos: limos y arcillas de alta compresibilidad, pues en todos, sus límites líquidos tienen valores mayores de 50%.

Descripción detallada.

- De 0.0 a 1.8 m, se tienen suelos limosos de baja resistencia.
- 1.8 a 4.8 m: limos cafés de alta resistencia, (consistencia muy firme., con capa delgada de arena compacta.
- De 4.8 a 6.2 m: limo verdoso de baja resistencia. (Consistencia poco firme).
- De 6.2 a 9.2 m: arenas finas y limo arenoso, negros. Suelos muy compactos, con capa de arcilla muy blanda, a 8.0 m.
- 9.2 a 10.8 m..- limo gris obscuro de alta compresibilidad y resistencia media. (Consistencia entre firme y muy firme).
- 10.8 a 18.0 m.- arcillas verdosas, cafés y rojizas, de baja resistencia, (consistencias poco firmes a firmes), con humedades entre 150 y 200%, y límite líquidos del mismo orden, con capas de arena poco compactas, a 11 y 12 m. de profundidad.
- 18.0 a 21.0 m.- arcillas verdosas de resistencias baja y media, (consistencias blanda y poco firme), y humedades de 120% capa de arena a 19.5 m.

Como resumen se puede anotar que en los 11 m. superficiales, predominan suelos limosos y arenosos de mediana y alta resistencia, en tanto que de 11 a 21 m. se tienen suelos arcillosos de baja resistencia.

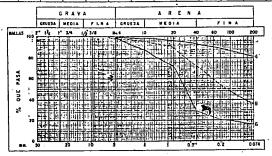
Con los datos así obtenidos se puede hacer el análisis de las características mecânicas del suelo y diseñar los pavimentos y terraplén para el tramo de periférico.



TEZONTLE ACOMORADO



	MUESTRA	PROF	TAMAÑO MAX.	%	QUE P	ASA LA	MALL	13	GRAVA	ARENA	DIAM	ETROS,	mm.	c.		SUCS
	Ko	a	PULG.	No. 4	10	40		50 cs	%	%	010	D ₃₀	060		Cc	
	4	1.9		100	99	93	82 .	мн	0	16						мн
ļ	6	3.2		100	86	30	16	ML	0	84						SM
ĺ	8	4.3	1/4	98	96	73	37	МН	2	61					44	SM
					ļ	i									- A - E	
					_										1111	11.60 (194)

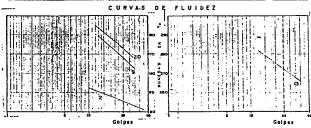


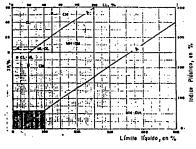
67

ANEXO No.



MUESTRA	PROF	LÍNITE LÍQUIDO	LÍMITE PLÁSTICO	ÍNDICE PLÁSTICO	fu	Tω	3	Cr	sucs
No.	m,	%	%	%	%		%		1
2	0.9	62.7	45.3	17,4					MH
9	5.1	168.3	59.0	109.3					СН
13	8.1	272.5	87.0	191.5		T		T	СН
16	10.5	294.0	86,9	207.1					СН
20	12.9	173.2	62.5	110.7					MH





ANEXO No.

				•
the second of	CLASIFICACION MANUAL	ESTUDIO	RID IAN BUENAVBATUR 4(3) SONDED	40. U.
	PROS PENETRACION	CLASIFI-		COLUMNA
	PROF PENETRACION	CACION	DESCRIPCION	1 06 1
	m. 10 80 80 40	sucs		802101
	1 1	HL	Retteno: limo Crevoto ca fe;	EEE
	A	1	CONTEL COL, POLO filme & dura	757
	100		(SDRDO)	137.767
and the second second		e	efficient limeter y med, organizations	19/12/
	 			77/7/1
	1 5	٧.	Limo organizo negro.	22.00
		1	pur fième .	255
		0 11	, , ,	277
			Arena Simora gris, compactos	200
		274	con capa la limo.	2002
		5M	Arena firmata cate wella	
	10	5-9	Arena limosa cafe, suella	(\$000) (\$100) (\$100)
	1 -	74	Lime cafe clam Alando	
	SHELL Y	0 H	Lims organico regro	تونوت
		CH	Assilla cofe claro, blanda	<i>Y.////</i>
	<u> </u>	CH .	Arcilla café claro, por o firme.	<i>\\\\\\</i>
			·	
	15 54/18	144	Arena limosa negra, may composta.	建筑
	30/10		יייייייייייייייייייייייייייייייייייייי	
	SHECOL	e H	Arcilla cafe' olaro, may blanda	
	 	77		22.00
•		CH	time ges chierro blanta	
	20	5-7	Arena gris obsewo, con iretos	
		500	gris claro, compreta y suelto, limose	经验
			Lime ante trenero cate ebicero	227
		MH	Limo foco crenero capi obsero firme a muy firme.	777
	7	CH .	Arcilla cofé chro, blonda	
	17	e u	a poco firma.	
*** * * * * * * * * * * * * * * * * * *	25		Areilla gris rerdoto y cafe rejiso	
	 	CH	bloods a pour firms.	
	 	CH	des la cata vardan varis Manda	
			Aces la cafe verdon y gris, Wanda	
		LM CM	Asina limeta grisobtara, temparia:	
			Anilla stil terdue 3 dald rolles	177
	30	SM		
1.	\$0/10	1	Arena fina limosa, color	[27:52]
	Rojie .	t		New Market
	-	1	gris from may compects.	MC (4)
	80/10	t	.**	
	35 50/11			100 APA
				1 1
			NAF = J.o.Cm	
			•	
▲	J			
 ∫			30/2001.	1 1

	CLAS	FICACION MANUAL	ESTUDIO	CUEMANCO II (1) SCHOLO	No UVICO	
	PROF.	PENETRACION ESTANDAR	CLASIFI -	DESCRIPCION	COLUMNA	
	m.	10 20 30 40	sucs	_		
			SH	Pariment and blands	1777	
	1		- 4	Attille take	William I	
	1 !	SUE TO F	EH.		222	
	1		04	Limo organico negro:		
	5	 - > - - -		Arena limeia gris, con		
		1	3m	lentes gris obscure poro	1893	
	!	SHELBY	1			
	1		МН	Limo café o becuro, bouy blendo	1	
	10	P-	ZH			
	ì	SHELOT	24	Arcilla calt' abserra y verdosa.	6.110	
			54			
)]		4	Arena limora negra, suella		•
	-		54	y compacts.		
	15	- - - -	54	,	0.54273	
	[[e H		17777	
	1 1	SHELBY	1	Acutta cafe poco firme	\(\(\)\\\\	
	()	 	- CH		\(\(\) \(\) \	
•			CH	Arulla gets verdore, poco frome		
	20		14	Arena limeta. Mil Pora compeste		
	ļ		Set.	Areilla gris abscurp, blanda Assas limesa cafa' recolas		
			CH	,		
	1 1	7	-"	Atcilla café obscura, muy blanda		
Contract Contract			МН	Lime cald obsert blands	1555	
	25	546 56	*#	Arcilla café rejiza, blanda		
) [CH		<i>VIII</i>	
	}.		CH	Arcilla gris verdoso, poco firme p		
	}			1	will	
	30	20/14	1]		
	39	t of to	54	Brenz limera gett abture.		
	} {	\$0110] "			
	} [ge (1)	im	may compands	1999	
	1 1	51/12	<u> </u>	ļ	Viniting.	
· .	35	<u> </u>	EH	Accilla verdore blanda Accilla ente blanda		
		cuedor		decilla verdora, poco firmic		
			_ CN		- WILLIA	
	1		1	FIN DEL SONDED : 34.80m.		
	: 1		ł		1	
	<u></u>		L	l		

4.4.- Estudio de Afectaciones y Obras inducidas.

Para realizar el proyecto de las vialidades del periférico arco-oriente se tiene que tomar en cuenta los estudios de afectaciones y obras inducidas, que acontinuación se describen los más importantes.

a) Expropiación de terrenos afectados.

Los terrenos en lo que se construye el periférico corresponden a los terrenos expropiados por decreto, para el plan de rescate ecológico de Xochimilco.

La superficie expropiada es de 780-56-61 Has. de terrenos ejidales del poblado denominado "Xochimilco", Delegación Xochimilco, Distrito Federal para destinarlos a mejorar la superficie agrícola a través de chinampería, incrementar la recarga de los mantos acuíferos y controlar, mediante la creación de la gunas de regulación, las inundaciones y hundimientos que afectan a la región.

Del total de superficie expropiada, el área de 39-50-50 Has. es en favor del Departamento del Distrito Federal para destinarlos a la construcción de un campo deportivo, estacionamientos públicos, calles puentes, embarcaderos, oficinas, edificios, explanadas, patio de maniobras de remo y canotaje y pista olímpica de remo y demás servicios públicos que se requieran, como la ampliación del anillo periférico.

b) Ayasgos Arqueológicos.

Es importante tocar este punto ya que debidó a los ayasgos Arqueológicos localizados en la zona de construcción del periférico, se genero un atrazo muy considerable aproximadamente de cuatro meses, en lo que no se pudo trabajar, debido a que las instituciones encargadas de los estudios arqueológicos, el I.N.A.H y el Instituto de Investigaciones Antropológicas de la UNAM. no pemitian realizar trabajo alguno.

Los Ayasgos Arqueológicos son:

Vestigios Arqueológicos del postclásico Mexica y de los asentamientos humanos que crearon los sistemas de cultivo a base de chinampas y canales lo cual permitía la capacidad productiva de la región.

La estrategia tomada por el I.N.A.H y la UNAM. son:

Salvaguardar y proteger la localización de vestigios arqueológicos, evitando que las obras de infraestructura que se desarrollan en la zona afectan su rescate y/o salvamento.

Realizar trabajos de rescate y salvamento de vestigios arqueológicos, de forma tal que no se afecten por las obras hidráulicas, vialidades o equipamiento.

Los logros obtenidos por dichas Instituciones son la localización y delimitación de sitios, determinando su extensión y complejidad.

A la fecha se han localizado 34 sitios, compuestos por 184 montículos con alturas no mayores a 1.5 m. y 10 m. promedio de radio.

c) Secado del rio Buena Ventura.

La Cuenca Hidrológica de la Delegación Xochimilco, incluye parte de las delegaciones vecinas, considerandose en 522 km2 /a extensión total de la misma y en la cual se captan unos 869 mm. de precipitación pluvial al año, en promedio.

La Delegación cuenta solamente con 3 corrientes intermitentes principales que bajan de las laderas del Ajusco y del Cauautzin y una permanente, que en la actualidad sirve de limite Delegacional y es usada para conducir aquas negras.

Corrientes Intermitentes:

- a) Rio Santiago
- b) Rio San Lucas
- .c) Rio San Gregorio

Estos cauces presentan diversos grados de contaminación.

Corriente Permanente:

a) Rio San BuenaVentura.

Conociendo la importancia hidrológica de Xochimilco y teniendo presente que el eje del periférico atravieza de Trio Buena Ventura, se tubo que realizar el trabajo de secado de un tramo del rio.

Esta obra se pudo realizar hasta el mes de noviembre, ya que debidó a que era temporada de lluvias y siendo que el rio Buenaventura es una corriente permanenete y transportaba un gasto considerable.

d) Libramiento del Entubamiento del Rio Buenaventura.

Actualmente se encuentra en construcción el entubamiento del rio Buenaventura, con una sección de cajón a base de concreto armado.

La Dependencia que esta a cargo de dicha obra es la D.G.C.O.H., misma que no permitío que se recargaran los terraplenes del periférico, sobre los muros de concreto del entubamiento, debido a los hundimientos diferenciales del terreno.

Este problema se presento ya realizado el proyecto del periférico, cuya solución fue realizar un puente vehicular, que librara el entubamiento del rio Buenaventura.

Actualmente no se tiene información del diseño de dicho puente vehicular.

c) Linea de Conducción de Gas.

(

Otra obra que resulto afectada por la construcción de la ampliación del periférico fue un gasoducto de Petroleos Mexicanos, el cual se encontraba sobre el eje de proyecto del periférico.

For tal motivo dicho gasoducto tuvo que ser desplazado de su lugar aproximadamente 69 mts., con el consiguiente incremento en los costos de proyecto γ en el tiempo de ejecución de la obra.

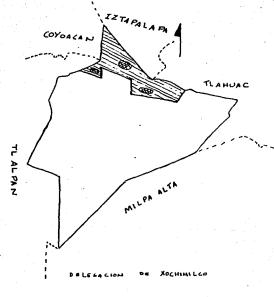
f) Afectaciones al Acueducto de Xochimilco.

A fin de satisfacer la demanda de agua en el área Metropolitana de la Cludad de México, la Secretaría a través de la Comisión de Aguas del Valle de México, Organo técnico Administrativo, genera la extracción de agua potable de esta zona suroriental, de la ciudad, la cual aporta en la actualidad, 2.5 litros de cada 10 litros de agua que se consumen en la capital del país.

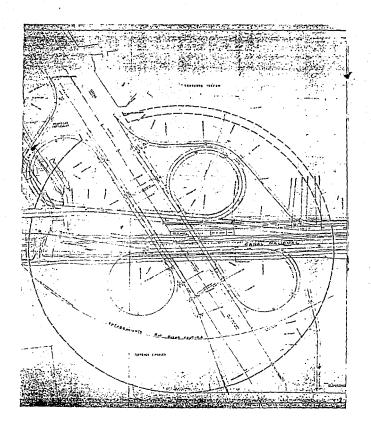
De ahí la importancia de dicho Acueducto que resultaba afectado por la construcción del periférico.

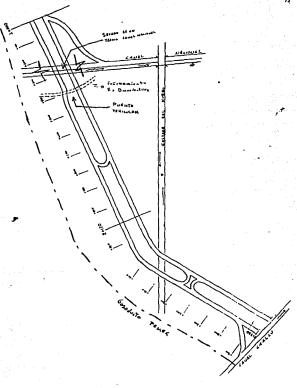
La afectación consistía en que al realizar la excavación para formar el cajón para construir la subrasante se encontraba con el acueducto.

La desición tomada para este problema es la de cambiar el nivel de la subrasante, con el conciguiente aumento en el volumen de materiales para su construcción.



MANUTATION SET MERINES





- 5.- DESCRIPCION DEL PROCESO CONSTRUCTIVO DE LA AMPLIACION DEL ANILLO PERIFERICO.
- 5.1.- Programa de Obra, Volumenes y Conceptos.
- 5.2.- Breve descripción de la Maquinaría y del Equipo. utilizado en la Construcción del Periférico.
- 5.3.- Pruebas de Laboratorio efectuadas durante el desarrollo de la Obra.
- 5.4.- Descripción del proceso constructivo de los Pavimentos y Terraplén del Periférico arco-oriente en el tramo comprendido entre Canal Nacional y Canal Chalco.

5.1.- Programa de Obra, Volumenes y Conceptos.

Especificaciones Particulares

Descripción de la Obra:

La Obra consiste en construír: · Continuación del Anillo Periférico

Trabajos por Ejecutar.

Preliminares: Cimentaciones:

Estructura: Albañilería:

Acabados: Herreria:

Inst. Hidráulica y Sanitaria:

Inst. Eléctrica:

Localización de la Obra:

La Obra se localiza en el D.F.

entre Canal Nacional y Canal Chalco

Delegación Xochimilco, Coyoacán y Tlalpan.

1.1.3. Programa de Trabajo:

> El Contratista presentará su Programa de Trabajo de acuerdo con la fecha de iniciación y terminación indicadas en el formato de Referencias, empleando el sistema de barras.

A continuación se presenta el programa de obra propuesto por la contratista y los volumenes de obra a ejecutar.

CONSTRUCTORA TATSA, S. A. DE C. V.

No.	PARTIDA	ENERO	PEB	MARZO	ABRIL	MAYO	JUNIO	JULIO	ACTO	SEPT	CCT.	NOV.	DIC.	
	EXCAVACION, CORTES TERRAPLENES RELLENOS				1.11 1.11 1.12	2000	11/2	(16.1/ (1.2.2) (2.2.2)	12.14					
	COMPACTACION TERRACERIAS					11121	<i>1111</i>	2000	ma					
}	SUB_BASE					2222		4.22	222					,
	BASE						2.22	7771	12.2	000				
	RIECO DE IMPREGNACION							400	200	1202				
	RIEGO DE LIGA							22.22	2.00	11110				
	CARPETA ASPALTICA							7277	201111	20.000				
	CUARNICIONES							47.00	aaa	(2767)				
LΙ	INSTALACION ELECTRICA	I I	L	_		~		alle	mile	terie.	L			

DURACION TOTAL DE LA OBRA: PROPUESTA POR EL D.D.F.

PROPUESTA POR EL CONCURSANTE

180 dias calendario 180 dias calendario FECHA INICIACION 2 ABRIL 1990 FECHA TERMINACION 28 SEPTIEMBRE 1990 CONCEPTO

CANTIDAD DE OBRA

TERRACERIAS

DESPALME

EXCAVACIONES Y CORTES

Corte y despalme en la zona de construcción excavando toda el área que ocupa el terraplén hasta la profundidad de desplante indicada en el proyecto, en cualquier clase de material, depositando el producto en la crilla del corte (acarreo libre hasta 20 m.) incluyendo en su caso el trazo, nivelación y desmonte del terreno de acuerdo a los incisos 3.10 y 3.13 respectivamente, de las normas de construcción, por unidad de obra terminada.

39,364 M3

TERRAPLENES

Escarificación y compactación del terreno natural despalmado en las superficies de desplante de rellenos, cualquiera que sea su clasificación y profundidad, compactado al 85% proctor standarad, incluye en su caso el disgregado, acamellonado y posterior tendido, por unidad de obra terminada.

43,738 M2

RELLENOSMEJORAMIENTO CON MATERIAL PETREO

Mejoramiento de terracerias con tezontle a volteo, entre el fondo de la excavación del desplante de la sub-rasante, incluye el tendido y acomodo en capas de 30 cm. de espesor y todos los acarreos, por unidad de obra terminada.

26,242 M3

PREPARACION, CONFORMACION, AFINE
Y COMPACTACION DE TERRADERIAS.

Preparación conformación y compactación de la capa de sub-rasante, con tepetate compactado al 95% proctor standard, en capas de 15 cm. de espesor promedio, previa incorporación del agua necesaria incluyendo todos los acarreos, por unidad de obra terminada.

13,114 M

PAVIMENTOS

SUB-BASE

Sub-base de grava cementada, incluyendo la adquisición de la grava cementada y agua de los bancos aprobados por el departamento, todos los acarreos y sobreacarreos, la preparación de la capa anterior previa al tendido de la nueva capa para efectur su liga adecuada, el tendido de capas de espesor suelto no mayor de 15 cm., la incorporación previa del agua necesaria, la compactación al 95% proctor modificada, el afine de la terracería terminada, el recorte de las curvas y eliminación de sobrantes, por unidad de obra terminada.

10,934 M3

BASE

Base de grava cementada controlada incluyendo la adquisición de la grava cementada, controlada y agua de los bancos aprobados por el departamento, todos los acarreos y sobreacarreos, la preparación de la capa anterior previa al tendido de la nueva capa para efectuar su liga adecuada, al tendido en capas de espesor suelto no mayor de 15 cm., la incorporación previa de agua necesaria la compactación al 100% proctor modificado, el afine de la terracería terminada, el recorte de las curvas y eliminación de sobrantes, por unidad de obra terminada.

CARPETAS Y RIEGOS ASFALTICOS.

Riego de impregnación.
Riego de impregnación con asfalto rebajado, todos los acarreos y sobre acarreos,
la preparación previa de la capa anteal riego para efectuar la liga adecuada,
aplicación de material asfáltico con petrolizadora, por unidad de obra terminada.

GUARNICIONES

Guarniciones de concreto de F'C = 200 6k /cm2 acabado aparente de sección de 0.15 6,560 M3

SE SOM

x 0.20 x 0.50 M., incluye cimbrado con moldes metalicos, descimbra, curado, todos los acarreos y sobre acarreos, por unidad de obra terminada.

Suministro y colocación de membrana geotextil, fabricada con polipropileno centrifugado, MCA. DUPONT, tipo ROCAP, de 110 gr/m2, incluyendo todos los acarreos, sobre acarreos, por unidad de obra terminada.

INSTALACION ELECTRICA

4

Suministro y colocación de poste conico circular, MCA. PEPSA o similar, fabricado en lamina cal. No. 11 con longitud de caja de 12m. con brazo de 2.50m. de longitud de 51 mm. de diametro placa base de 28 x 28 x 1.3 cm., juego de enclas de fierro dulce de 2.54 cm.

Luminario tipo cromalite (OV-25), M-CA. lumisistemas o similar auto balastrado, autorregulado, cuerpo dona aluminio fundido a presión para adaptarse a brazo tubular de 32 a 15 mm. Celda fotoelectrica marca holog⁶ ane o similar para 220 V. 60 H2. con ran go ajustable de 15 a 250 luxes 10 map7,288 M

43.73A M2

104 Pzt

Pza

Pza.

5.2.- Breve Descripción de la Maquinaría y del equipo utilizado en la Construcción del Periférico.

Si queremos lograr mayor eficiencia en las obras, debemos tener en cuenta que la selección del equipo adecuado para la construcción, es fundamental para la buena realización de dichas obras.

Una selección adecuada de la maquinaría para la ejecución de las obras, trairía como consecuencia una operación económica y máximo rendimiento del equipo.

A continuación describiremos algunas de las máquinas urilizadas en la construcción del periférico.

TRACTOR

Son máquinas que convierten la energía del motor en energía de tracción. Su principal objeto es el de jalar ó empujar cargas, aunque a veces, pueden utilizarce para otros fines.

Son máquinas útiles, eficases y, generalmente, inidispensables en todos los trabajos de construcción de grandes obras.

Los tractores se encuentran montados para su desplazamiento sobre orugas o sobre llantas de hule.

Los primeros son utilizados cuando se necesita aprovechar la potencia del tractor en su mayor capacidad, en detrimento de su velocidad; y los segundos por el contrario, se usan cuando es más importante la velocidad que la potencia del tractor.

CARGADORES

Son maquinas exclusivas para la excavación, carga y descarga del material. Basicamente consisten de un cucharón adaptado en la parte delantera de cualquier tractor, ya sea de orugas o de llantas.

Su control y movimiento es a base de un sistema hidráulico. Se pueden clasificar en tres clases de acuerdo a su descarqa:

- 1) Descarga frontal.
- 2) Descarga lateral.
- 3) Descarga trasera.

RETROESCAVADORAS

Son máquinas propias para excavar zanjas 6 trincheras, que retroceden durante el proceso de trabajo.

Los cucharones que emplea esta máquina pueden ser anchos 6 angostos; anchos para suelos fáciles de atacar y angostos para terrenos duros 6 difíciles. La capacidad de estos cuacharones se mide a rás o bien colmado, y su carga útil depende de su tamaño y de ciertas características del suelo.

MOTOCONFORMADORAS

Son máquinas de aplicaciónes múltiples, destinadas a mover, nivelar y afinar suelos; utilizadas en la construcción y en la conservación de caminos.

La importancia de estas máquinas se debe tanto a su potencia como al dispositivo para mover la cuchilla o principal elemento.

Esta hoja o cuchilla de perfil curvo, cuya longitud determina el modelo y potencia de la máquina, está localizada abajo del chasis.

El dispositivo especial de movimiento permite a la cuchilla girar y moverse en todos los sentidos.

Esta máquina es específica para realizar trabajos como:

- -Desverbar v remover vegetación ligera.
- -Limpiar bancos.
- -Construir canales y formar terraplenes.
- -Extender materiales.

- -Mezclar y revolver materiales con objeto de uniformarlos.
- -Terminar y afinar taludes.
- -Mantener y conservar caminos.

COMPACTADORAS

Equipo diseñado exclusivamente para la compactación y confinamiento de materiales sueltos, expulsando el agua y aire de su interior y mediante el constante golpeteo o apisonamiento de la máquina sobre el terreno.

Gracias a éste equipo es posibles obtener una compactación r'apida y efectiva en cada una de sus aplicaciones, ya que de otra manera tardaría años para lograrce en forma natural.

Los compactadores se clasifican en:

- -Compactador de tres rodillos lisos.
- -Compactador tandem.
- -Compactador portatil.
- -Aplanadora para zanjas.
- -Rodillo vibrador liso.
- -Rodillo de pata de cabra
- -Rodillo de zapatas y rejas.
- -Compactador de llantas neumáticas.
- -Compactador Duo-pactor.

PAVIMENTADORAS

Para el tendido de las mezclas, se usan las extendedoras, afinadoras o pavimentadoras,

Estas contienen una tolva para recibir el material del camión; un dispositivo en forma de tornillo para distribuirlo uniformemente en todo el ancho de tendido especificado; elementos para apisonar y nivelar la mezcla al espesor de proyecto, garantizando una densidad uniforme en el payimento.

Estas máquinas vienen montadas sobre orugas o sobre neumáticos y pueden tender espesores desde %" a 6" y ancho de 2.44 m. a 4.24 m.

DRAGAS.

Equipo que consta de una larga y ligera pluma de grúa, que lleva en su extremo superior una polea de quía y un cucharón que se une a la máquina solamente por cables.

La polea de grua, que va montada en el extremo superior de la pluma, sirve para alinear el cable de arrastre, y para que este pueda enrollarse — uniformemento.

Los cucharones son de tipo ligero, normal y pesado, y van reforzados segú su tamaño y provistos de perforaciones para cuando son sumergidos en agua Aplicaciones: Usuales en excavaciones de canales, drenes, zanjas, cimentaciones profundas de edificios, en el desasolve y dregado de ríos y puertos, en canteras para materiales sueltos o fragmentados, y en la alimen — tación de bandas transportadoras, tolvas, cribas y ocacionalmente para la carga de camiones.

Acontinuación presentamos el programa de la maquinaría y del equipo utilizado en la construcción de la ampliación del Periférico.

MAQUINARIA Y EQUIPO QUE SE EMPLEARA EN OBRA

OBRA: CONTINUACION ANILLO PERIFERICO EMTRE CANAL NACIÇIRAL Y CANAL DE CHALCO. NOMBRE DE LA CONTRATISTA: CONSTRUCTORA TATSA, S.A. DE C.Y.

N _o UNIDAD	DENOMINACION	TIPO	MARCA DE LA MAQUINA O EQUIPO	CAPACIDAD DE LA MAQUINA O EQUIPO					E	P M	A	M	J	J,		0	N	٥
٠,	CAMION	VOLTED	PORD 600 6 M3	6 M3	x				Ī	1	x	x	х	x)	,	T		П
PP23	PIPA	TANQUE	FORD 600	8 M3	х				1		x	х	x	χþ	ı İı	ď	П	l
	CARGADOR	45 - B	MICHIGAN		×			1	1	1	×	х	x	χþ	ç¦,	d	(ı
A -302	COMPACTADOR	3-R	HUBER		х				1	1	x	x	×	χþ	d	ď		П
CD-06	XMP. NEUMAT.	13 T 9	HUBER		x	1			ı	ı	L	ŀ	×	X	d	4	į I	ı
DU.02	DUO PACTOR	1030 RD	INTERNACIONAL		х	İ		1	1	1	x	x	×	x)	ç ;	4		
	CAMION HIAB		· FORD 600		x ·	Ι.		1	1		I	П	١	χþ	ı la	d :		
	DRAGA	38-в	BUCYRUS ERIE		x	l.			1		x	x	x	X	1		П	1
80-0M	MOTOCONFORM.	120-B	CATERPILLAR		×	1.		Ħ	Ì	1	x	x	x	x)	():	ď		П
PT.03	PETROLIZADOR.	4300 LT.	FORD 600	4300 LT	х			П	ł		1		x [x)	d:	4		
FN-06	FINISHER	PP 65 •	BLAW KNOX		×			П	1		L	Н	x	хþ	ıþ	↲	П	1
RE 03	RETROEXCAVAD.	FC-80	POCLAIN		x		١.		1	Т	×	x	x	χþ	ا		П	.
1	DOMBA	AUTOCEB.	EVANS	ø 4"	x.		1	1	١		k.	x	х	χþ	: :	₫	ı.	.
TR 11	TRACTOR	D5	CATERPILLAR · `		x	1		11	١	1	k	х	χ	x	١	1	ı	ı
	TRACTOR	D7 P	CATERPILLAR		x			П	1	1	ķ.	x	x	x		П		.
		•		. :	Ŀ										1			J

5.3.- Fruebas de laboratorio efectuadas durante el desarrollo de la obra-

Las pruebas de laboratorio son necesarias en la realización de cualquier obra, ya que es importante tener un control de calidad de los materiales, así como de los trabajos terminados.

Dicho control de calidad se hara de acuerdo con las indicaciones que gire al respecto la Dirección General de Obras Públicas.

Las pruebas realizadas fueron las siguientes:

Prueba Próctor estándar, utilizada para obtener el grado de compactación en la subrasante.

Prueba Próctor modificada, utilizada para obtener el grado de compactación en la sub-base y base.

Prueba Próctor estándar, utilizada para obtener el valor relativo de soporte y la expanción máxima en la subrasante, la sub-base.

Prueba Marshall, utilizada para obtener el grado de compactación de la carpeta Asiáltica.

La prueba para obtener el límite líquido é indice plástico de los materiales utilizados en la construcción de la sub-base y la base.

La prueba de granulométria 6 porcentaje de finos, para determinar la curva granulométrica del material a usarse en la construcción de la sub-base, base y en la carpeta asfáltica.

A continuación se presentan unos valores de algunas pruebas de laboratorio obtenidas durante la construcción del periférico.

C. ING. GUILLERMO A VILLAGOMEZ PINAL DIRECTOR DE CBRAS DE INFRAESTRUCTURA. Presente.-

Nume, 13746 al 13747 correspondientes EL LUGAR".	Ud., las resultadas de las muestras s a las pruebas de "COMPACTACION EN
PROCEDENCIA: ANILLO PERIFERICO CONTRATISTA: TATSA, S. A. CLASIFICACION DEL MATERIAL TERRENO II RETORNO CADENAMIENTO 1-800 FECHA: 19AGOSTO-90	OPERADOR: NEFTALL CORTES
No. ESPESOR SONDEO	No. ESPESOR SONDEO
LOCALIZACION: EST. 1+800 LADO DERECHO. PROF. 10.0cms.	LOCALIZACION: FST, 14800 JADO 1700UFRO PROF, 10.0cms.
COMPACTACION % 90.5	COMPACTACION % 88.4
No. ESPESOR SONDEO LOCALIZACION: COMPACTA CION //-	No. ESPESOR SONDEO LOCALIZACION: COMPACTACION */-
No. ESPESOR SONDED	No. ESPESOR SONDEO
COMPACTACION /	COMPACTACION %
	10.H. OPT.: 61.R P.V.M 886 Kg/m ³ :CIFICACIONES DEL D.D.F.
D. D. F.) (C. D. L.) D. G. O. P. Atentom EL JEFE DE	ente. La unidad deptal. De la

C. ING. GUILLERMO A. VILLAGOMEZ PINAL. DIRECTOR DE OBRAS DE INFRAESTRUCTURA. P R E S E N T E .

No. ESPESOR SONDEO LOCALIZACION: ZET. 2+420 AL CENTRO PROF. 15.0 CMS. COMPACTACION 7/4 95.5
No. ESPESOR SONDEO LOCALIZACION: EST. 2+420 AL CENTRO PROF. 15.0 CMS.
LOCALIZACION: ZST. 2+420 AL CENTRO PROF. 15.0 CMS.
LOCALIZACION: ZST. 2+420 AL CENTRO PROF. 15.0 CMS.
PROF. 15.0 CMS.
COMPACTACION % 95.5
COMPACTACION */* 95.5
No. ESPESOR SONDEO
LOCALIZACION: EST. 2+540 LADO IZO. PROF. 15.0 CHS.
COMPACTACION % 96.1
No. ESPESOR SONDEO
LOCALIZACION:
COMPACTACION %
H. OPT.: 30.4 % P.V. M. 1376 Kg/m
CIFICACIONES DEDIDO.F.

Maxico, D. F., a 27	es julio de xMaxax	, 100
	DID.F.	,,
. ING. GUILLERMO A. VILLAGOMEZ PINAL,	<u></u>	
DIRECTOR DE O. DE INFRAESTRUCTURA.	12:03 fers	
1636	, 1JUL 30 1999	
	DIRECCION DE OBBAT	
	DE INFERESTRUCTURA	
Adjunto remito a	Ud., los resultados de les muestras	
ums, 12784 al 12786 correspondientes	e les pruebes de "COMPACTACION E	N
L LUGAR".		
ROCEDENCIA: ANILLO PERIFERICO	COL-DELEG .: HANK GONZALEZ.	
ONTRATISTA: TATSA. S. A.	OPERADOR: N. CORTES Y C. RIVERA.	
LASIFICACION DEL MATERIAL SUB BASE	ESPESOR DE CAPA:	
LATERAL DERECHA 1+620 A 1+800		
ECHA: 16-JUL10=90		
	MA ESPESOR SONDEO	
to (ESFESOR SONDEO		
LOCALIZACION: EST. 1+640 LADO IZO. PROF	LOCALIZACION: EST. 1+700 AL CE	HTRO PRO
15.0cms	15.0cms.	
		=_
COMPACTACION % 95.8	COMPACTACION % 96	.9
No. ESPESOR SONDEO	No. ESPESOR SONDEO	
LOCALIZACION: FST. 1+760 LADO DERECHO	LOCALIZACION:	
PROF. 15.0cms.		
	<u></u>	
COMPACTACION % 96.3	COMPACTACION */*	
No. ESPESOR SONDED	No. ESPESOR SONDEO	
LOCALIZACION:	LOCALIZACION:	
COMPACTACION %	COMPACTACION %	
COMPACTACION %	COMPACTACION %	
COMPACTACION %.	I	K g/n

DIRECCION DE INFRAESTRUCTURA UNIDAD DEPARTAMENTAL DE LABORATORIO Y CONTROL DE CALIDAD SUB-BASE Y BASE

D. G. O. P.

JOSE SOSA R.Y

MUESTRA Nº	13274				_ OPERA	DORESP	. PATLA	и н.	
PROCEDENCIA	ANILLO	PERIFERIC)			30 JULI			
	ASF - HI	A JOYAGA	MITESTO	ADO D				DAI OF	DECHA
		1+700 A 1							
		11700 H 1	,,,,,	CIA.	IN134		ZALEZ.	23 1 2	. 601
2 COMPACTACION	EN EL I	JUGAR.							
SONDEO	N°			Н					
LOCALIZACION.	· ·			+					
PESO VOL. HUMEDO	Kg/m ³			+-					\neg
HAIMEDAD	*								
PESO VOL. BECO	Ko/m			4_					
COMPACTACION				4-					—
	<u> % </u>								
SI CUMPLE CON LAS ES	PECIFICA	CIONES DEL	D.O.F. I	PARA P	ATERIAL		PAYTHER	iTO.	
3 GRANULOMETRI	Δ.			1			7.		
	$\overline{}$		-	7		MALCA	1	% P/	SA
90				1	7 / .	7/ 2		100	
		$-\Box Z$	7]	1 1/2		98	
BO				\Box	7 1		"	81	
70		4	_4.	11	Ц	3.4		79	
70 7		/	-/-1	↓	4	3/6		63	
60 /		<i>/</i>	/	1 ∧	-1		0	57 38	
- 	/	- - /	-	1/+	┥		0	32	
50 /	-/-	-1/		* +	┪		* +	25	
	/	_	- /	+	-1	- 10		17	
40					_	20	0	14	
	_2			Π		200/4			56
36	-			\Box	⊒	DESPERDIC	10		
	-	_/_	\vdash	4-4					
20		\leftarrow		╁	┥	4 ESPEC	IFICAC	ONES	:
100	$\overline{}$			╀┉┼		ZONA	17.10.22		
				+-+	-	CONTRAC	ION	%	
200 40	10	3.	a*	1	2	V CEMENT			
100 20		4	3/	f" [L	/2"	SOPORTE		*	
							2	%	
5 MATERIAL RET						MALLA 20	0/40	ـــــا	
ABSORCION %		7.69							
DENSIDAD grm/c	75)	1.76				L PASA N		<u>- 40</u>	
T 0005040500					TE LICE		2	25.5	
7 PRUEBADE PO		3 1406	_		TE PLAS		%	1.8	
PESO VOL. SUELTO			⊣ .		ICE PLA		7		
HUMEDAD PORTER		12.1	_			LINEAL	3	0.2	
EXPANSION		V		JOG T	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				_
PENETRACION A O.	ı" к	2200	\neg	B	PRUEBA	DE PROCTI			
VALOR REL. SOFORT	E.	6 161.5			D VOL.		K0/h		
					O VOL. I		Ke/m ³		
9 VALOR CEMENT	ANTE_		_		EDAD OP				
CARGA ROTURA PRO	MEDIO X	0/cm2 1.0)	PFN	ETRACION	PROCTOR	Ka /cm		

CUDAD DEMEXICO Dirección General de Obras Públicas DDF

DIRECCION DE INFRAESTRUCTURA UNIDAD DEPARTAMENTAL DE LABORATORIOS Y CONTROL DE CALIDAD

						OPERADOR					
						Υ					
				ORRA	10		FECHA DE	OLADO	6-JUL10-9)	
ADO							FECHA DE P	UPTURA2	3-AGOSTO-	90	
STRUCTURA	6	UARNICION	LATERAL II	ZQUIERDO.						<u> </u>	
DCALIZACIO	ON MUEST	RA <u>ESTA</u>	CION 2+37	5							
CILINDRO		ATOS	CILI	N D R O S		COMP	RESION	EDAD	REV.	I	
NUMERO	DIAMETRO	DIAMETRO	PROM. CM	LARGO	AREA cm ⁴	RUPTURA Kg	Kg/cm²	DIAS	cm.	F-RACTUI	1 A .
. 1			15.15	30.2	180.3	37500	208	28	10	CONO	
2			15.20	30.4	181.5	36500	201	28	10	CONO	
					•						
											_ :
						PROMEDIO	205				
		TATSA				O BSERVACIONES:					
			HORA					July 1		f	
RES!	STENCIA D	E PROYECTO	200	K0.	/cm²		(, 	
PRO	PORCION					NGTA:		7 -	7		
		rwew.		NORMAL		rgs.			`		

5.4.- Descripción del proceso constructivo de los Pavimentos y Terraplén del Periférico acco-oriente en el tramo comprendido entre canal Nacional v canal Chalco.

En base a lo expuesto en el tema de macánica de suelos y con la finalidad de que la vialidad del Periférico Arco-Oriente presente un comportamiento adecuado durante su vida util se plantea como solución más adecuada, un pavimento flexible sobre un terraplén compensado.

Esta solución no genera cambios significativos en el estado natural de esfuerzos del subsuelo. Por otra parte debido a la geometría de la excavación y al aligeramiento, los hundimientos diferenciales entre el centro de la vialidad y las orillas son despreciables por lo qué la pendiente transversal (bombeo) no se modifica con el tiempo.

Acontinuación se detalla el procedimiento y las normas que deberá cumplir cada actividad dérante la construcción de la vialidad.

- I.- Para la construcción del terraplén (rellenos y subrasante) se deberán seguir las siguientes especificaciones.
 - I.l.- Se deberá excavar toda el área que ocupa el terraplén hasta la profundidad de desplante tal y como lo muestra la figura Nº.1 La maquinaria utilizada para realizar estos trabajos son: 38-B

Draga Bucyrus

Tractor D7-F

Bomba autocebante de 4" diam.

I.2.- El material producto de la excavación, se recomienda

acamellonar en la zona en que se construirán los pavimentos centrales del periférico; con la finalidad de preconsolidar el terreno.

Por lo anterior es conveniente que el material se acomode siguiendo el mismo trazo que la citada vialidad y de forma uniforme en el ancho que ésta ocupará.

I.3.- Es conveniente que la zona excavada se escarifique a una profundidad aproximada de 15 cm, retiando cualquier material que pudiena ser nocivo el compontamiento del derraplén. Posteriormente se compactará al 90% (minimo) respecto a la prueba próctor estándar en la zona escarificada.

La maquinaria utilizada para realizar estos trabajos son:

Compactador metalico

3-R

Motoconformadora Cat. 120-B

- I.4.- Posteriormente se colocará el relleno aligerado (tezontle) en capas de 30 cm, hasta el nivel de desplante de la capa subrasante. Esta capa, además de aligerar el terraplén debe romper la capilaridad para que ésta no dañe los elementos del pavimento (fig. Nº. 1).
- I.5.- Sobre el relleno aligerado (tezontle), se colocará una menbrana Geotextil que cubra toda el área en que se desplantará la capa subrasante; esta menbrana tiene como finalidad que el material de subrasante no contamine el aligeramiento, disminuir las deformaciones del pavimento y satisfacer normas de cons trucción para la capa subrasante.

La menbrana deberá ser contínua a lo largo y ancho de la --

sección, debiendose unir de acuerdo a lo especificado por el fabricante.

El Geotextil es una menbrana que brinda una resistencia elevada a la tracción, junto con un coeficiente de alargamiento inicial y de rotura que ofrece un buen contacto entre el material y las irregularidades del terreno, a la vez que sirve de menbrana de apoyo antes de que se produsca una deformación importante.

La alta permeabilidad del geotextil, junto con una distribu ción porosa adecuada, da un filtro excelente. La permeabili dal del geotextil evita la acumulación de presión hidrostática y previene con más eficacia el socavamiento de las estructuras

- I.6.- Una vez colocado el relleno aligerado se colocará la capa subrasante con las siguientes caracteristicas.
 - Espesor: 30 cm, dos capas de 15 cm.
 - Tamaño máximo: 7.5 cm. (3").
 - Grado de compactación : 95% de la prueba próctor estándar.
 - Valor relativo de soporte : 15% (minimo).
 - Expansión máxima: 5%

Los dos últimos valores se deben de obtener por medio de la -prueba de Porter estándar.

I.7.- Durante esta etapa se deberán colocar las estructuras de drenaje, así como satisfacer los niveles y pendientes de proyecto II.- Sobre el terraplén que constituira la subrasante se construirán las capas de subbase, base y carpeta asfáltica hasta la conexión con la vialidad existente de acuerdo a las especificaciones siguientes:

II.1.- Sub-base de grava

Sub-base de grava cementada, el proceso constructivo iniciara desde: La adquisición de la grava cementada y aqua, sera de los bancos aprobados por el Departamento, la contratista para realizar este trabajo debe tomar en cuenta, mermas, desperdi cios, carga a vehículos de transporte, el tiempo de la carga v descarga de los mismos en la forma requerida, los acarreos de la grava cementada hasta su colocación, la aplicación del aqua y su incorporación adecuada, la preparación de la capa ante rior previa al tendido de la nueva capa, para efectuar en liga adecuada, el tendido en capas de espesor suelto no mayor de 15 cms., la compactación al 95% de su reso volumétrico seco --máximo, el afine de la terracería terminada, el recorte de las cuñas, y la eliminación de sobrantes, la mano de obra, maqui naría y equipo necesarios, muestreo, pruebas de laboratorio. La unidad de medición será el matro cúbico compacto, con aproximación de dos decimales.

La maquinaría utilizada para la realización de estos trabajos

ACompactador matalico

3-R

Duopactor

Motoconformadora Cat.

120-B

Características de la sub-base.

- Espesor: 25 cm.
- Grado de compactación: 95% con respecto, a la prueba proctór modificada.

- La curva granulométrica del material a usarse deberá quedar comprendida dentro de la zona II (tabla N^O.1). Las características del material de sub-base seran las sig.

- Limite liquido30%	(omixām)
- Indice plástico 6%	(máximo)
- Valor relativo de soporte40%	(minimo)
- Equivalente de arena35%	(minimo)

II.2.- Base de grava cementada controlada

Base de grava cementada, el proceso constructivo inicia desde: La adquisición del agua y la grava cementada controlada en la planta y aprobada por el Departamento, mermas, desperdicios de los materiales, la carga a los vehículos de transporte, el — tiempo de carga y descarga de los mismos en la forma requerida para su tendido, los acarreos de la grava cementada controlada hasta su colocación, la aplicación del agua y su incorporación adecuada, la preparación del la capa anterior previa al tendido de la mueva capa, para efectuar su liga adecuada, el tendido en capas de espesor suelto no mayor de 15cms., la compactación al 1004 de su peso volumétrico seco máximo, el afine de la terracería terminada, la mano de obra, maquinaría y equipo necesario, pruebas de laboratorio, y por ultimo la limpieza parcial y/o total del área de trabajo, retiro de material sobrante fuera de la obra al tiro propuesto.

La unidad de medición será el metro cúbico compacto, con aproximación de dos decimales.

Características de la Base.

- Espesor: 15 cm.

- Compactación : 100% de la prueba proctór modificada.
- La curva granulométrica del material deberá quedar com --prendida en la zona II (tabla N°).

Las características del material de base serán las siguientes:

- Tamaño máximo de agregado...... 1 1/2"
- Limite liquido...... 30% (máximo)
- Contracción lineal
- Valor cementante para materiales angulosos (Kg/Cm²)....... 3.0 (minimo)
- Valor cementante para materiales redondeados

La tolerancia en niveles para base y subbase sera del 2 % respecto a proyecto, la pendiente se dará desde la subrasante, tal y como antes se indicó.

II.3.- Riego de Impregnación.

Una vez alcanzado en la base el grado de compactación de proyecto, se deja secar superficialmente durante varios días, y una vez que se tiene a la capa en esa condición, sobre la base superficialmente seca y barrida, se aplicará un riego de impreganación.

Los pasos a seguir en el riego de impregnación seran: La adqui sición del asfalto rebajado, las mermas, los desperdicios de - los materiales, la carga a los vehículos de transporte, el — tiempo de carga y riego, el acarreo hasta su colocación en —

obra, la preparación previa de la capa anterior al riego —
para efectuar la liga adecuada, aplicación del material as—
fáltico con petrolizadora o la maquinaría y/o equipo adecuado, en la cantidad y forma que estipule el proyecto, prote—
cción a las estructuras o partes de ellas que lo requieran,
terminando los trabajos con la limpieza parcial y/o total de
área de trabajo.

La unidad de medición será el litro con aproximación de dos decimales.

La maquinaría utilizada para la realización de estos traba jos son:

Petrolizadora de 4500 Lts. Cap.

Las características del RIEGO DE IMPREGNACION serán:

El riego se aplicará durante las horas más calurosas. De existir acumulaciones excesivas de asfalto estas se retira-rán mediante cepillos.

La base impregnada se cerrará al tráfico por 48 horas como (mínimo).

Si la superficie de la capa esta muy "cerrada", es posible que se deba a que tenga un exceso de finos y el riego es probable que no penetre; en estos casos, conviene cambiar la granulometría reduciendo los finos para proporcionar la penetración del asfalto; si la base por ef contrario llegará a estar muy abierta conviene que la proporción de asfalto

se aumente a 1.8 L/m², para que cumpla su finalidad

II.4.- Riego de liga.

El procedimiento en el riego de liga inicia desde: La adquisición del asfalto rebajado FR-3 6 FR-1 a razon de 0.5 Lt/m².

y temperatura de 90°C., las mermas, desperdicios de los materiales, la carga a los vehículos de transporte, el tiempo de
carga y riego, acarrece de la planta hasta su colocación en
obra, la preparación previa de la capa anterior al riego para
efectuar la liga adecuada, aplicación del material asfáltico
con petrolizadora o la maquinaría y/o equipo adecuados.

La unidad de madición será el litro con aproximaciones de dos
decimales.

'mranscurridas 48 hrs., del riego de impregnación, se aplicará un RIEGO DE LIGA cuyas características serán:

-	Producto asfáltico tipo	FR-3
_	Proporción	0.7 1./m2

II.5.- Carpeta de concreto asfáltico.

Construcción de carpeta con concreto asfáltico elaborado en planta, el procedimiento constructivo comprende desde: la —— adquisición del concreto asfáltico caliente en la planta que proponga el contratista, la carga a los vehículos de transporte, el tiempo de carga y descarga de los mismos, en la forma requerida para su tendido, el acarreo del material de la planta a su colocación en la obra, la preparación de la capa ———

anterior previa al tendido de la nueva capa para efectuar la liga adecuada, tendido uniforme del material a las temperaturas adecuadas, la compactación al 95% de su densidad máxima teórica hasta obtener un espesor mínimo y uniforme ægún lo especificado en el proyecto en el material compactado, preparación de juntas de construcción longitudinales y transversales, afine de la carpeta terminada.

La unidad de medición será el metro cuadrado ó metro cúbico, según se espesifique con aproximaciones de dos decimales.

La maquinaría utilizada para la ejecución de estos trabajos — son:

Transcurridos 30 min. del riego de liga se colocará la CARPETA ASFALTICA cuyas características serán:

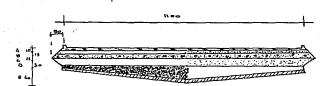
- Espesor 10 cm.
- Compactación al 95% de la prueba Marshall (mínimo)
- Temperatura de colocación 120 °C (minimo)
- El material petreo deberá cumplir con las siguientes características:

	Desprendimiento por fricción	25%
	Cubrimiento con asfalto	1
		<i>5</i> 00
AT CONTRACTOR	Pérdida de estabilidad por	
	inmersion al agua	25%
and the second	- La mezcla asfáltica deberá cumplir con	los siquientes
	puntos:	
	F	
	Estabilidad	700 kg (minimo)
	Flujo	2 - 4.5 mm.
	Porcentaje de vacios (VAM)	13% (minimo)
	(En el agregado respecto al volúmen de	• •
	- Pruebas al cemento asfăltico Num. 6	
	Penetración	100 g, 5 seg. 25 ^O C, 90-100 C
	Viscosidad SAYLBOLT-FUROL	135 °C, 85 seq.
	Punto de inflamación	Cona abierta de
		232 C. mínimo
•		•
		CLEVELAND.
	Punto de reblandecimiento	
	Ductibilidad	25 - 100 cm. minimo
	Solubilidad en tetra cloruro	
	de carbono	99.5% (minimo)
	•	

II.6.- Sello con cemento.

Como ultimo paso en la construcción de la carpeta asfáltica tenemos el sello con cemento que se aplica de la siguiente manera, el suministro del cemento a razon de 3/4 Kg/m². en el — sitio de su utilización, la proporción del agua será de 1.5 lt/m². para formar una lechada de consistencia media, cepillado de la superficie, riego previo de agua en caso necesario, espolvoreado del cemento distribuyendolo uniformemente, riego de agua y cepillado de la lechada.

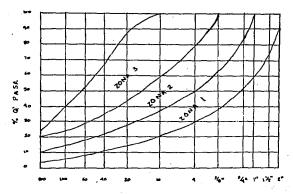
La unidad de medición será el matro cuadrado con aproximación de dos decimales.



ESTRUCTURACION DE PAVIMENTOS

FIG.Nº1

	CARPETA ASFAULCA	
В	BASE	::::
c	SUB BASE	VA
B	SUB RASAUT U	(200
E	TELONITUE ACOMONANO	(Mag
F	ZONA RECOMPACTABA	THIN

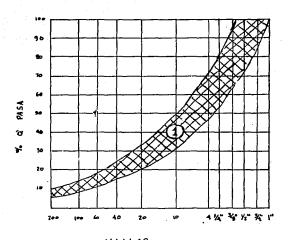


MALL AS

CURVAS GRAMICOMPTRICAS PARA MATERIALES DE BASE Y SUB-BASE

TAB. No.

MECANICA DE SUELOS



MALLAS

CURVAS GRANULOMETRICAS PARA MATERIALES PETREOS DE MEZCLA ASFALTICA

TABLA No 2

MECANICA DE SUELOS

CONCLUSION.

Verdaderamente, el conocimiento científico de la capital del país es crucial para planear la evolución urbana y económica de la ciudad de México, por lo que es imprescindible impulsar la investigación de sus características urbanísticas y de su dimensión social.

Ya que la extensión inusitada del crecimiento urbano en la ciudad de México ha sido una constante en su historia contemporánea.

Este crecimiento presenta el fenómeno del transporte en nuestra metrópoli que es verdaderamente notable.

La situación se vuelve notablemente compleja cuando reconocemos que el transporte metropíticano incorpora adicionalmente las demandas de traslado megapolitano multiplicando las distancias, seguramente, en forma más que proporcional a la integración de las vecinas áreas metropolitanas con el núcleo megapolitano.

Las exigencias de movilidad, han sido notables desde la emergencia del proceso de metropolización de nuestra ciudad. Es así que la expansión urbana de la ciudad de México se ha visto afectada por la acelerada dinámica del proceso de acumulación de capital, sobre todo industrial.

Inexplicablemente, los problemas de transportación pública de pasajeros no han sido atacados debidamente jamás, lo que a ocasionado, la lentitud del tránsito, por la circulación de más de dos millones de vehículos particulares, junto con un transporte público de pasajeros saturado y una vialidad que tiende a la parálisis, que obligan a incidir en la readecuación de una de las funciones básicas del espacio urbano; qurantizar la circulación y realización morcantil.

Pero como las vialidades no pueden separarse de una política de transporte, cualquier mejora debe acompañarse de una ampliación de alternativas de transporte público, para evitar un impulso a la demanda del automóvil individual.

Por último podemos decir que la problemática exfstente de vialidad entorpece nuestro desarrollo en todos los aspectos.

El gobierno debe atender este problema en forma inmediata pero con un perfil futurista, dandole prioridad a la transportación pública de pasajeros, ya que de no tomarse alguna medida, el resultado sería una ciudad que no se pueda comunicar entre sí.

BIBLIOGRAFIA

- 1.- Benhumea-León M. y Vázquez Contreras A., "Estudios geofísicos del valle de México", Depto. de estudios Geofísicos, C.F.E. 1988.
- 2.- Mosser,F., "Historia tectónica de la cuenca de México" , boletin A,MGP. Vol.XV.
- 3.- Nicolás Aguilera H. y Jorge Cervantes B., "Edafología de la cuenca de México", boletín no. 2, Atlas de la ciudad de México.
- 4.- Oscar Terrazas y Eduardo Preciat., "Estructura territorial de la ciudad de México", Ed. Plaza y Valdes.
- 5.- Memorias y encuentros., "La ciudad de México y el Distrito Federal, tomo I, II.", Departamento del Distrito Federal.
- 6.- Gustavo Carza Villarreal., "El proceso de industrialización en la ciudad de México 1821-1970", Ed. Colegio de México.
- 7.- Gustavo Garza Villarreal., "Una decada de planeación Urbana-Regional en México 1978-1988", Ed. Colegio de México.
- 8.- Alan Riding., "Vecinos distantes, un retrato de los mexicanos" Ed. Joaquín Mortiz/Flaneta.
- 9.- Charles Gibson., "Los Aztecas bajo el dominio Español", Ed. Siglo XXI. 10.- Bernal Díaz del Castillo., "Historia de la conquista de la Nueva España", Ed. Porrua.
- ll.— George C. Vailland., "La civilización Azteca" , Ed. Fondo de cultura económica.
- 12.- Francisco Javier Clavijero., "Historia antigua de la ciudad de México"
 , Ed. Porrua.
- 13.- D. Lucas Alaman., " Disertaciones sobre la historia de México , tomo I , II" . Ed. Jus.
- 14.- Hernan Cortés., "Cartas de relación", Ed. Concepto.
- 15.- Charles Menguet., "Alejandro de Humboldt historiador y geografo de la América Española", Ed. UNAM.

- 16.- Juárez Badillo y Rico Rodríguez., "Mecánica de suelos, tomo I" , Ed, Limusa.
- 17.- Georges Jeuffroy., "Proyecto y construcción de carreteras, tomo I,II", Ed. Editores técnicos asociados.
- 18.- Carlos Crespo Villalaz., "Vías de comunicación, Caminos, Ferrocarriles, Aeropuertos, Puentes y Puertos", Ed. Limusa.
- 19.- Secretaria de Asentamientos Humanos y Obras Públicas, "Costos y procedimientos de construcción en las Vias Terrestres".
- 20.-Facultad de Ingeniería, U.N.A.M., "Breve descripción del equipo usual de construcción."
- 21.- Departamento del Distrito Federal, "Anuario de Transporte de la Ciu-dad de México 1988".