

# UNIVERSIDAD NACIONAL AUTONOMA DE MEXICO

FACULTAD DE INGENIERIA

285 1885

# CONSTRUCCION DE CARPETAS ASFALTICAS

# Tesis Profesional

Que para obtenér el Título de INGENIERO CIVIL

presenta Manuel Rodriguez Muciño





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 esta 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

CAPITULO		PAGINA.
I	GENERALIDADES	1
II	MATERIALES	4
III	ESPECIFICACIONES	11
IV	EQUIPOS	21
V	PROCEDIMIENTOS DE CONTRUCCION	30
VΙ	CONTROL DE CALIDAD	45
VII	CONCLUSIONES	56
	BIBLIOGRAFIA	58

# CAPITULO I

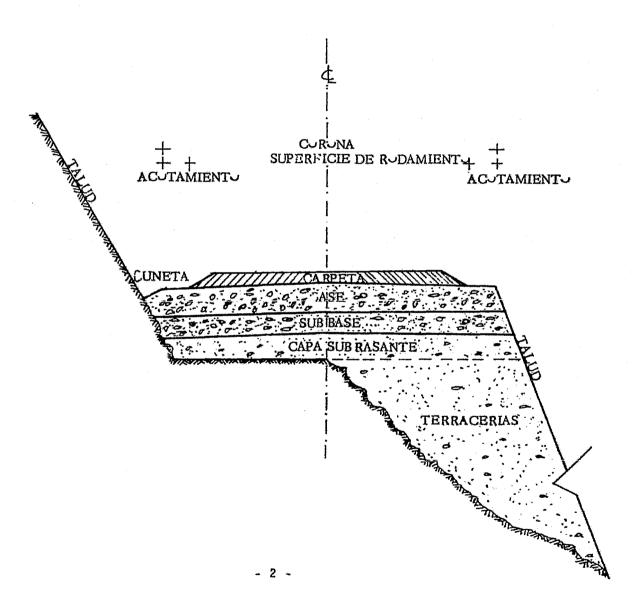
# GENERALIDADES

La carpeta asfáltica es la capa superior de la estructura que forma el pavimento flexible de una carrete ra cuya función es proporcionar una superficie de roda miento estable, uniforme, impermeable y de textura apropiada a los vehiculos y transmitir a las capas inferiores, las presiones que sobre de ella estos ejercen.

Para que cumpla en forma satisfactoria su función, dicha carpeta deberá poseer la resistencia necesaria, para que las cargas que deba soportar, no provoquen en ella deformaciones perjudiciales, No deberá desinte--- grarse por los efectos del tránsito, asá como del in--temperismo. Tendrá que ser prácticamente impermeable y presentar una superficie uniforme de textura ligeramente áspera, que la haga antiderrapante.

Para satisfacer estos requisitos, es indispensa-ble seleccionar correctamente los materiales pétreos y
asfálticos que constituyen la carpeta, contar con un diseño apropiado de la misma, emplear el procedimiento
constructivo más adecuado, todo ello en función del ti
po y frecuencia del tránsito que deba soportar, de las
condiciones climatológicas, y del presupuesto disponible para la obra.

# SECCION TRANSVERSAL TIPICA DE UN PAVIMENTO FLEXIBLE EN UNA SECCION EN BALCON.



Las carpetas asfálticas, de acuerdo con los materiales empleados y los procedimientos de construcción, se clasifican en:

- 1.- Carpetas asfálticas por el sistema de riego:
  - a).- Carpetas de un riego.
  - b).- Carpeta de dos riegos.
  - c).- Carpeta de tres riegos.
- 2.- Carpetas asfálticas por el sistema de mezcla en el lugar.
- 3.- Carpetas de concreto asfáltico elaborado en planta.

# CAPITULO II MATERIALES

Los materiales empleados en la construcción de carpetas asfálticas son principalmente: pétreos y asfálticos.

# 1.- MATERIALES PETREOS.

Podemos clasificar a los meteriales pétreos en los -- grupos siguientes:

- a). Materiales granulares naturales que no requieren ningunapreparación previa de trituración o cribado, tales como las arenas.
- b).- Materiales granulares naturales que requieren -una trituración parcial o cribado, para eliminar las partículas de tamaño mayor que el especifica do, tales como las gravas y arenas de río.
- c).- Materiales naturales procedentes de la explota-ción de bancos de roca, que deberán triturarse y clasificarse por medio de una operación de criba do.
- d).- Los materiales de los grupos anteriores contaminados con arcilla ó un % de finos, requieren un\_ tratamiento de lavado.

# BANCOS DE MATERIALES.

En Ingeniería Civil se llama banco de material, a todo depósito natural de suelo, roca o agua que puede ser utilizado en la construcción de una estructura. La localiza
ción adecuada de estos depósitos, influye determinantemente en el costo y calidad de una obra. No todos los lugares
son privilegiados en contar con buenos bancos, y algunos ya se agotaron. Un aspecto económico muy importante, es que
el material no se tenga que acarrear de grandes distancias.
Aqui es cuando conviene estudiar la posiblidad de mejorar
o estabilizar un material fuera de especificaciones, pero
cercano a la obra.

En las obras de pavimientación, importates, la dependencia que realiza el diseño, localiza y estudia los ban-cos de materiales para la obra y anexa una lista completade ellos.

En las grandes ciudades, los bancos de materiales se encuentran bien definidos.

CLASIFICACION DE ROCAS.

Atendiendo a su origen geológico, las rocas se clasifican en:

1).- ROCAS IGNEAS. Son aquellas que han sido formadas por la solidificación del magma sobre (Extrusivas) o debajo (Intrusivas) de la superficie terrestre.

- 2) -- ROCAS SIDEMENTARIAS. Son rocas que han sido formadas por la consolidación de sedimientos. Pueden ser de tres distintos orígenes: mecánico, químico y orgánico.
- 3)... ROCAS METAMORFICAS. Se han formado a expensas de ígneas y sedimentarias, por transformaciones en su composición mineralógica y estructura, a causa de las gran des presiones, temperaturas elevadas de las capas profun das de la corteza terrestre y de las emanaciones volcánicas gaseosas.

# **GRAVAS Y ARENAS**

Podemos definir como grava, todo material granular de origen natural, mayor de 4.76 mm en su máxima dimensión y generalmente de aristas redondeadas. En la actualidad es muy usada la grava que se obtiene mediante la trituración de rocas, pudiendo obtener productos de un tamaño y características previamente establecidas. Por su parte las arenas se diferencian de las gravas por su tamaño menor de 4.76mm.

en las curvas de los rios, por lo que su explotación — puede hacerce por medio de dragas o palas. La gravas — producto de rocas se obienen mediante la explotación de bancos, de los cuales se extráen grandes porciones de — rocas que posteriormente son reducidas de tamaño median te una planta de trituración.

# PRODUCCION DE AGREGADOS.

La producción de agregados consiste en transformar el material en greña proveniente de la pedrera o de un bancode agregados naturales de tamaños diferentes, desde blo---ques grandes, hasta elementos finos e impurezas de arcilla y limo, en materiales limpios y angulosos, clasificados en las categorias granulométricas requeridas. FIG. (2-1)

Los materiales pétreos triturados, aunque lo hayan sido parcialmente, proporcionan carpetas con mayor estabilidad que las que se obtienen con materiales redondeados, de bido a que la angulosidad de sus partículas proporcionan un mejor acuñamiento entre ellas.

# 2.- MATEIALES ASFALTICOS.

#### ASFALTO.

El asfalto se define como un material ligante sólido o semisólido, rapidamente adhesivo, muy permeable y durable, de color entre negro y marrón obscuro, que gradualmente se funde al calentarlo. Es además una substancia plástica que imparte flexibilidad controlable a las mezclas de agregados pétreos con las que combina invariablemente.

El asfalto se obtiene por destilación natural o artificial. La destilación artificial se efectúa cuando el petróleocrudo es conducido a la refinería por un sistema de bombeo para ser sometido a una proceso de destilación.



PRODUCCION DE AGREGADOS.
(FIG. 2-1)

El Asfalto refinado o de destilación natural se produce en una variedad de tipos y calidades, que varían desde los sólidos duros y quebradizos, hasta líquidos casi tan fluídos como el agua.

La forma semisólida conocida como cemento asfáltico\_ es el material básico, pues de él se parte para la obtención de los asfaltos rebajados y las emulsiones.

Los productos asfâlticos empleados en la construc--- ción de carpetas afalticas son:

- 1.- CEMENTOS ASFALTICOS. Son los productos obtenidos por medio de la destilación del petróleo, al que se han <u>e</u> liminado sus solventes volátiles y parte de los aceites, cuya penetración normal varía entre 40 y 300 grados.
- 2.- ASFALTOS REBAJADOS DE FRAGUADO RAPIDO. Son los productos asfálticos que se obtienen mediante la adición de gasolina o nafta a un cemento asfáltico.
- 3.- ASFALTOS REBAJADOS DE FRAGUADO MEDIO. Son los -- productos que se obienen mediante la adición de kerosina\_ a un cemento asfáltico.
- 4.- ASFALTOS REBAJADOS DE FRAGUADO LENTO. Son los productos asfálticos compuestos de un cemento asfáltico y un disolvente de baja volatilidad o aceite ligero.
- 5.- EMULSIONES ASFATLICAS. Son dispersiones estables\_de un cemento asfáltico en agua.

All and the second seco						
CLACIFICACION DE ASFALTOS						
こをがもいナコン	ASFALT	ASFALTUL PERALALUS .				
ASFALTICE	Franciali Fasice	FRAEIJANEI ME.CJD	PRABULDD LENTE	EMUNICIAL ASFALTICAS		
Nº 3	FK-L	FM-C	FL-C	THE STAND		
17-12	T-,-1	F-W-1	FL-1	RAPILE		
V* 7	FR-2	FM-2	FL-2	FRAGUADO		
<u> </u>	FR-4	FM-3 FM-4	FL-3 FL-4	LENTO		

# CAPITULO III ESPECIFICACIONES

1.- ESPECIFICACIONES PARA LOS MATERIALES PETREOS.

ESPECIFICACIONES GRANULOMETRICAS PARA MATERIALES PETREOS EMPLEADOS EN CARPETAS DE RIEGO O PARA RIEGOS DE SELLO.

Los materiales que se emplean en la construcción de carpetas por el sistema de riego, se clasifican como se indica a continuación:

CON MAT	QUE PASE POR MALLA	Y SE RETEN GA EN MA
PETREO	DE	LLA DE
1		12.7mm(1/2")
2	127 mm (1/2")	6.3 mm (1/4")
3 -△	95mm(3/3)	No 8
3-B	63mm(1/4")	Nc 8
3-€	95mm (3/8)	N°4

DESGASTE LOS ANGELES: 30% Máximo. INTEMPERISMO ACELERADO: 12% Máximo. PARTICULAS ALARGADAS: 35% Máximo.

% FINOS: Se tolera el 5% máximo según mallas especificadas.

WNAT: (humedad natural). Debe ser igual o superior a la\_

la de absorción aún cuando se usen adicionantes.

En la construcción de carpetas por el sistema de riego, no deberán regarse productos asfálticos cuando la temperatura - ambiente sea inferior a 5°C, y tambien cuando la intensidad\_ de viento impida su distribución uniforme.

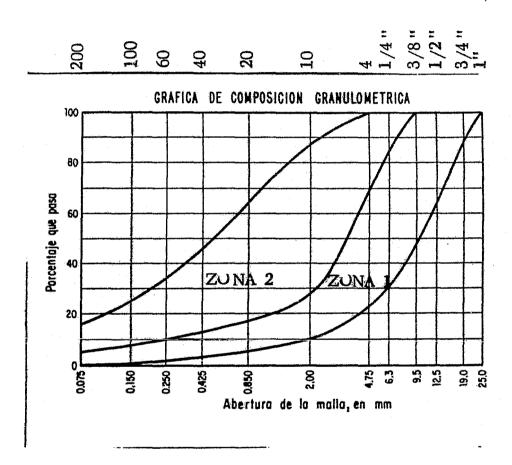
# A). - DE GRANULOMETRIA:

La curva granulometrica del material pétreo para mezclas en el lugar deberá cumplir con lo que indique el proyecto en cada caso y, en términos generales, deberá quedar comprendido entre el limite inferior de la zona 1 y el limite superior a la zona 2, de la Fig. No. 1. La zona 1, corresponde a materia les pétreos de granulometría gruesa y la zona 2; a los materiales pétreos de granulometría fina. La curva granulométrica del material pétreo, deberá efectuar una forma semejante a la de las curvas que limitan las zonas, por lo menos en las dos terceras (2/3) partes de su longitud, cambios bruscos de pendiente.

# B) .- DE CONTRACCION LINEAL.

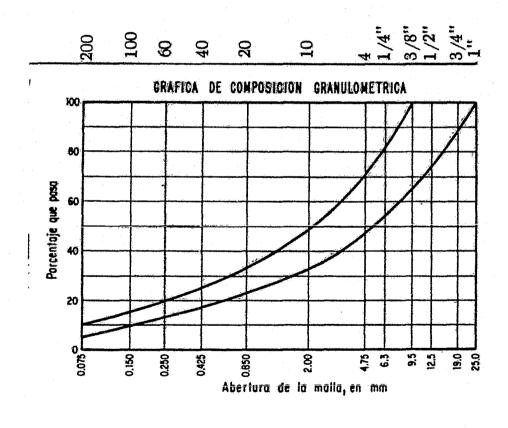
- 1.- uando la curva granulométrica del material pétreo queda ubicada en la zona 1, de la Fig. No. 1 3% máximo.
- 2.- Cuando la curva granulométrica. del material pétreo quede ubicada en la zona 2, de la Fig. No. 1 2% máximo.
  - Materiales pétreos para concretos asfálticos 2% máximo.
  - C).- Desgaste los Angeles: 40% máximo
  - D).- Partículas alargadas: 35% máximo, % de compactación: 95% mínimo, Permeabilidad: Menor de 10%.

ZUNAS DE ESPECIFICACIONES GRANULUMETRICAS PAR A MATE RIALES PETREUS QUE SE EMPLEEN EN MEZCLAS ASFALTICAS EN EL LUGAR



La curva granulométrica del material pétreo para concretos asfálticos, en términos generales deberá quedar comprendido en la zona limitada por las dos curvas de la Fig. No. 2. En cada caso el proyecto señalará la granulometría, de acuerdo con los requisitos fijados en el diseño de la mezcla.

ZONA DE ESPECIFICACION GRANULOMETRICA PARA MATERIALES PETREOS QUE SE EMPLEEN EN CONCRETOS ASFALTICOS



Valor de	Hasta, 2 000 velifeniès pesados		Más de 2 (40) vehículos parado	
Estabilitied Marshell	450 kg m(	a	700 lig min	
Flujo en rm	2.0 a 4.5		2 2 4	
*Vacion ou la mouda respecto pi volumen del espécimen 59	3 * 5		3 n 5	
Vacios en el agrazedo	Tamelo n	۵x ۶۰	Tamaño %	
(VAM) respects al volumen del expéctinen de mezelx	Núm. 4 1/4* -/8* 1/2* 3/4* 1*	18 17 16 15 14	Núm. 4 1/4" 3/6" 1/2" 3/4" 1"	
% de compostación .	95 mlulma	7		
Permeabilidad	Menor de	10%		

Para el diseño de las mezcla asfáltica, se utilizan hasta el momento algunas pruebas del laboratorio que intentan predecir su comportamiento en el campo; como es la prueba MARSCHALL en la que se revisa la resistencia a la deformación (ESTABILIDAD) y las relaciones volumértica como son vacios y vacios en el agregado mineral. (VAM), asi como el grado de compactación con el que se construye en el campo. Esta prueba es de las mas generalizadas, para el diseño de las mezclas.

ESPECIFICACION PARA MEZLCAS DE CONCRETO ASFALTICO.

	- Gravo del propolto				
PRUPPAS EN EL PREJACTO CRI- GINAL	FR-M	FR-1	FR-2	FR-3	FIL-4
Justo de gración leopa abstis de Clevelindi.			35℃	35℃	35°C
Visconday Saybolt Furot: a 25°C seg. a 50°C seg. a 50°C seg. a 52°C seg.	75-15@	<b>75</b> -150	160-200	250-500	125-250
Penetración del as- falto básice (grados)	ã0-190°	1481-36N	E0-100	50-100	30-11:0
Perthaesia & del total destiluito a 360°C. Hesta 150°C mis de Hista 255°C mis de Hista 260°C mis de Hista 260°C mis de Hista 345°C mis de	15 55 75 90	100 M	40 65 87	25 55 83	5 40 80
firsiduo de la Azsta- lación a Fibre 1 % del volumen pos da- letenem, principa.	50	ħ <b>ä</b>	67	73	78
PRUEBAS EN LL RE- SINO DE LA DESTI LACION				*	
i'enetraoidn <sub>e</sub> gas Jes	60-120	FU-126	80-120	80-120	XO-120
Dictilidad en cass. (mipuno)	100	169	160	100	100
Solubilidad en tetra- claruro de Carbono. 3 minimo.	2.80	50.5	99.5	. 94.5	99.5

Para definir la calidad de un cemento asfáltico, se efectúan - diferentes pruebas como las que se enuncian en el cuadro de a-rriba, con sus límites correspondientes.

ESPECIFICACIONES PARA LOS PRODUCTOS ASFALTICOS.

Para definir la calidad de un producto asfáltico rebajado de fraguado rápido se efectúan diferentes pruebas, como las que se enuncian en el siguiente cuadro con sus límites correspondientes.

CC.4CEPTO	· · · · · ·	FREATA	DEL PRO	DUCTO	
	<u> </u>		, 235 INC		حضنت
PRUEBAS EN ÉL PROD. ORIGINAL	FNG	FM-I	F4-2	FM-3	Ð14
funto de igonion matama, (Copa afinta Cleveland)	33·C	38°C	56°C	66℃	66°C
Visionidad Saybult Furol: a 25°C z 50°C z 62°C z 52°C	75-159	75-1:0	160-200	250-500	*** *2 <b>*</b> -350
Penetratión del asfalto básico (grados).	#0-100	80-100	E0-100	\$0-100	10-103
Femiliation: % del sixil destilado a 360°C Hasta 225°C Hasta 260°C Hasta 315°C	25 min. 40,70 75-91	30 min. 25-65 70-90	10 más. 15-53 60-87	5 mix. 5-10 51-83	პ0 ლ∆ა, 40-50
Residuo de la des- taleción a INOC (% del volumen por difessocia mán,	50	60	67	73	78
Benetración (gra- slos).	120-300	120-300	125-360	120-360	120-200
Dostilidad en em min.	100	100	160	106	100
Solubulist en te- trulamió de car- bano & min.	<b>9</b> ),5	99.5	995	¥9.5	99.5

Para definir la calidad de un producto asfáltico rebajado de fraguado medio se efectúan diferentes pruebas, como -- las que se muestran en la tabla de abajo con sus límites \_ correspondientes.

EUNCEFIO		Gravo delproposto			
truibas en el Section Oniginal	FL-O	FL:1 .	FL-2	FL-3	FL≔
Parto de ignición part. Leops abierts de Clevelands.	es-c	66.0	'80°C	90°C	107℃
Percounted Saybolt Eurof > 25°C vg. > 50°C vg. 60°C vg. 4 50°C vg.	75-150	75-150	100-120	250-560	125-210
Penettroón del ariato básco (gradus).	E0-100	80-100	£8-100	\$0-100	\$0-100
Destilición: Des- Mado total a 250°C, e volumes	15-10	10-30	5-25	2-15	10 sets.
Fligterión a 50°C acas	15-100	30-103	-25-MG	50-125	60-130
Contenido de as- falto de 100 gia- dos de penetración . (aprex.)	40 min.	50 min.	60 mãc.	70 mis.	75 min.
Duthidad en em (minusa).	ŧ 100	100	100	100	100)
Solubilidad en Tetracloruro de Exthono, & minimo.	97.5	995	<del>9</del> 9:5	99.3	<del>69</del> .5.

Para definir la calidad de un producto asfáltico rebajado de fraguado lento, se efectúan diferentes pruebas como las quese enuncian a continuación con sus límites correspondientes.

บรอร	CINA CALBATEO CLANA TEMPLALO	CLIMA FRIO	
Adrepuerios. Aeropulas Ceitos de Padaje	\$3- 70 60- 70	170-150 &3-1-27	
Corresona Teknuto peisdo Teknuto meda Teknuto bueno	ω. 70 ε.100 ε.100	85-100 133-150 120 150	
Calis Tedanto pessils Tedanto medos Tedanto Invino	07 - 08 03:43 021-42	€5 100 £5 100 £5-100	
Empressential y factories co Contenties	67. 79 0703	85-100	
Remember Cacabas da tima Canada de 34	# 100 # 100	25-169 18 150	

El siguiente cuadro nos muestra los diferentes grados de penetración de los cementos asfálticos sugeridos para -- distintos climas y usos.

# CAPITULO IV EQUIPOS

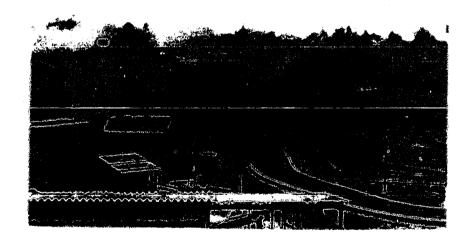
#### PLANTAS DE ASFALTO.

El funcionamiento de una planta de asfalto puede ser de tipo contínuo o discontínuo. La diferencia, como su nom bre lo indica., es que mientras en una la alimentación de la mezcladora es un forma contínua, en la última la alimentación se hace por pesadas ("bachas').

Las plantas de tipo discontínuo son las más comunes en nuestro país. Pueden ser de diferentes capacidades, pero - las más usuales son las de 2000 y 4000 libras por "bacha". Fig. (4.1)

Las plantas de asfalto están compuestas de cinco partes fundamentales:

- 1.- Un calentador o secador del agregado pétreo.
- 2.- Cribas o tolvas para separar y almacenar los diver sos tamaños del agregado caliente.
- 3.- Tanque para almacenar y calentar el asfalto.
- 4.- Despositivos proporcionadores para pesar los componentes de la mezcla.
- 5.- Una mezcla mescladora.



PLANTA DE ASFALTO.

# PETROLIZADORA.

La petrolizadora consiste básicamente de un camión, sobre el cual va montado un tanque de almacenamiento para\_
el asfalto, y está provisto de un sistema de calentamiento,
generalmente quemadores de aceite o diesel, que calienta directamente la tubería que pasa por todo el tanque. En la
parte trasera del tanque, cuenta con una barra con un sistema de espréas riego, a travéz de las cuales se aplica el
asfalto a presión sobre la superficie del camino. Esta barra debe regar por lo menos tres metros de ancho. Se debetener en el tanque un termómetro apropiado para comprobar\_
en cualquier momento la temperatura del producto asfáltico
que se está regando.

Se calcula la velocidad de la máquina en función del número de litros por segundo de asfalto que tiran las barras y de las dosificación para el riego. Esta velocidad se controla con el tacómetro, que es una perqueña rueda adicional que mide velocidades pequeñas con una gran presión. La carátula del tacómetro se encuentra cerca del volante visible al operador.

La petrolizadora deber ser capaz de regar el asflato\_de una manera uniforme y dosificada. Para ello, el asfalto deberá regarse a una temperatura adecuada regulada por un\_termómetro en el tanque para determinar facil y rapido la\_temperatura de su contenido (regularmente se tira a 50°C), y la presión en las espréas debe ser uniforme. Fig. (4.2)



PI TESETZADORA.

#### PAVIMENTADORA.

La pavimentadora consta de dos unidades principales: la unidad tractiva y la unidad extendedora.

La unidad tractiva va montada sobre orugas o sobre - neumaticos. Esta unidad incluye: la tolva receptora de la mezcla asfáltica, el motor, dos centros de control, los - tornillos esparcidores y el asiento del operador.

La unidad extendodora es remolcada por la unidad -tractiva y consiste de: la placa maestra, barra compactadora, controles para variar el espesor de tendido y los calentadores de la placa maestra.

La función de la pavimentadora es tender uniformemente la mezcla asfáltica, dejando una superficie terminada. lista para ser sometida a la campactación final.

EQUIPOS DE COMPACTACION.

GENERALIDADES: Las mezclas se pueden compactar completa y fácilmente si las temperaturas de tendido y compactación son las apropiadas, según la biscocidad del asfalto. El rodillado debe comenzar tan pronto como sea posible después de que el material haya sido tendido. Pero
como en otras faces de la pavimentación, el rodillado se
hará con sumo cuidado para obtener la testura deseada de
la superficie del pavimento.

APLANADORA DE RODILLOS METALICOS LISOS.

Las aplanadoras de este tipo se dividen en dos tipos aplanadoras de tres ruedas y aplantadoras tándem. Los dos tipos se fabrican en pesos variados. Las aplanadoras o -- planchas de tres ruedas se fabrican con rodillos huecos \_ que pueden ser lastrados.

Normalmente la plancha de tres ruedas es usada en la compactación de sub-bases y bases de pavimentos debido a -- la mayor presión que ejercen las ruedas traseras. Estas - ruedas están colocadas con su borde interno alineado con el borde esterno del rodillo delantero, de manera que pasan por las orillas de las huellas dejadas por el rodillo delantero. Las ruedas traseras son las motrices y el rodillo delantero es direccional.

El rodillo de tres ruedas tiene la ventaja de que c $\underline{u}$  bre por completo el área por donde pasen los rodillos motrices. Estas aplanadoras se fabrican comúnmente en tamaños de 5 a 12 toneladas.

La apalanadoras tándem deben su nombre a la disposición de los rodillos en línea o en tándem. Pueden tener dos o tres rodillos, y se fabrican en diversos tamaños, anchos y diámetros de rodillos con pesos que varíande 3 a 14 toneladas. Las aplanadoras tándem se empléan general-mente para compactar mezclas asfálticas.

RODILLOS DE ACERO.

Son basicamente de dos tipos: tres ruedas y tándem:
Los rodillos de tres ruedas están equipados con dos
ruedas impulsoras en el mismo eje y un rodillo de dirección
Las ruedas impulsoras tienen un diamétro de 1.397 mts. a 1.753mts. por 61.0cm. de ancho el rodillo de dirección es--

de menor diamétro pero más ancho sus pesos varian desde 5 - toneladas hasta 14 toneladas. Los rodillos de tres ruedas\_- de acero son usados principalmente para el rodillado final\_ de mezclas asfálticas.

# RODILLOS TANDEM.

Son de dos tipos, dos ejes y tres ejes:

Los de dos ejes: varian en peso desde 3 hasta 14 toneladas o más. Algunas de las más pequeñas cuentan con Ilan-tas neumáticas auxiliares para falicitar su movimento duran
te el trabajo. El peso de los rodillos tándem de tres ejes\_
varía desde 10 a más de 20 taneladas. El rodillo de eje cen
tral está dispuesto de tal menera que en él se puede apli-car la mayor parte del peso total del rodillo como se requie
re para ciertos trabajos. Este tipo de equipo produce una\_
compactación muy buena-

# RODILLOS DE LLANTAS NEUMATICAS:

Existen dos tipos: El tándem autopropulsado y el tipo\_remolcado.- El primero tiene de dos a ocho ruedas al frente y de cuatro a ocho en la parte de atras, el peso del rodi--llo de llanta neumática tándem autopropulsado varía desde -tres hasta treinta y cinco toneladas. Los de llantas neumá-ticas tipo remolcado se fabrican con una sola hilera de ruedas o tándem, con más de 7 ruedas por eje, su peso varía en tre dos y 50 toneladas este tipo de equipo produce compacta ción muy buena.

# RODILLOS VIBRATORIOS.

Entre los rodillos vibratorios se tiene varias clases de ellos. Los hay con ruedas metálicas o con llantas neumáticas y, además, los hay con autopropulsión o de remolque. El rodillo vibra a frecuencia relativamente bajo mediante la acción de un motor independiente. Este tipo de equipo produce una compactación muy buena en materiales arenosos. Fig. (4.3)

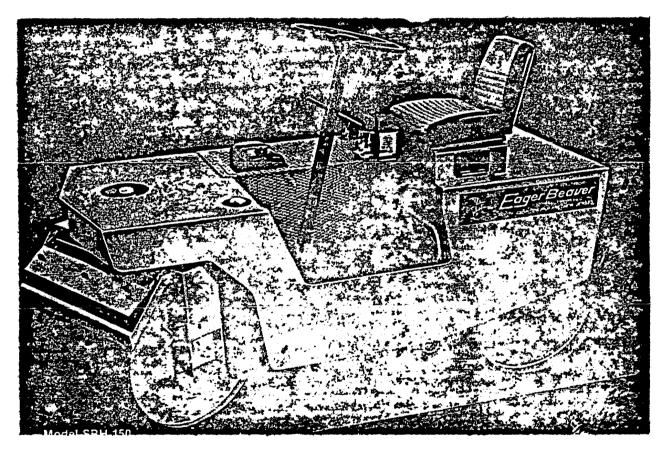


Fig. (4.3)

RODILLO VIBRATORIO AUTROPULSADO.

#### CAPITULO V

# PROCEDIMIENTO DE CONSTRUCCION.

RIEGO DE IMPREGNACION.

Antes de proceder a la contrucción de una carpeta - asfáltica, sobre la base debidamente compactada y seca, se aplica un riego de impregnación, por medio de una petrolizadora, de un asfalto rebajado de fraguado medio -- (generalmente se utiliza asfalto FM-1), con el objeto de impermeabilizarla y/o estabilizarla, para permitir la adherencia entre ella y la carpeta asfáltica.

El riego de impregnación deberá aplicarse, de preferencia, en las horas más calurosos del día, para facilitar la penetración inicial. Por ningún motivo deberá <u>im</u> pregnarse a una base cuando se encuentre mojada.

La superficie impregnada deberá cerrarse al tránsito cuando menos 24 horas después de aplicado el riego, Cuando por causas de fuerza mayor esto no pueda lograrse, ésta se cubrirá con arena.

#### 1.- CARPETAS ASFALTICAS POR EL SISTEMA DE RIEGOS.

Son las carpetas que se contruyen mediante la apli-cación de riegos de productos asfálticos (generalmente se usa asfalto FR-3), cubiertos sucesivamente con capas de -

de materiales pétreos de diferentes tamaños, triturados y/o cribados.

Inmediatamente después de la aplicación del material - asfátlico, se extiende el material pétreo por medio de un - esparcidor mecánico que se adapta en la parte trasera de un camión de voltéo, con el fin de aprovechar la fluidez del - asfalto y obtener la adherencia de la máxima cantidad de agregados.

Tan pronto como han extendido los agregados sobre el material asfáltico, para tener una mejor distribución del mismo, se le pasará una rastra ligera con cepillo de fibra\_
o de raíz, dejando así la superficie exenta de ondulaciones,
bordos y depresiones. Seguidamente se apisona todo la super
ficie con un rodillo liso ligero.

Transcurrido un tiempo no menor de tres días, se reçolectará mediante barrido y se removerá el material pétreo excedente que no se adhiere al material asfáltico.

# CARPETAS DE UN RIEGO.

Para la construcción de carpetas de carpetas de un riego en términos generales se procedera de acuerdo con las etapas\_ siguientes:

- 1.- Se barrera la base impregnada.
- Sobre la base superficialmente seca, se dará un riego de material asfáltico.
- 3.- Se cubrira el riego de material asfáltico con una -capa de material pétreo 3-A ó 3-E.
- 4.- Se rastreará y planchará el material pétreo.

5.- Trancurrido un tiempo no menor de tres días, se recolectará mediante barrido y se moverá el material\_ pétreo excedente que no se adhiere al material as-fáltico.

# CARPETAS DE DOS RIEGOS.

En este tipo de carpetas, se procederá con las etapas - siguientes:

- 1.- Barrer la base impregnada.
- 2.- Riego de material asfáltico.
- 3.- Tendido de material pétreo No. 2
- 4.- Rastreo y planchado.
- 5.- Riego de material asfáltico.
- 6.- Tendido de material pétreo 3-B.
- 7.- Rastreo y planchado.
- 8.- Remoción de material excedente.

# CARPETAS DE TRES RIEGOS.

# Las operaciones a ejecutar son las siguientes:

- 1.- Barrer la base impregnada.
- 2.- Riego de material asfáltico.
- 3.- Tendido de material pétreo No. 1
- 4.- Rastreo y planchado.
- 5.- Riego de material asfáltico.
- 6.- Material pétreo No. 2
- 7.- Rastreo y planchado
- 8.- Riego de material asfáltico.
- 9.- Tendido de material pétreo No. 3-B
- 10. Rastreo y planchado.
- 11.- Remoción de material excedente.

CARPETAS ASFALTICAS POR EL SISTEMA DE MEZCLA EN EL LUGAR.

La mezcla asfáltica en el lugar o en el camino se l'eva a cabo revolviendo los agregados pétreos con el producto asfáltico mediante el uso de motoconformadoras o empleando mez claradoras ambulantes.

El mezclado con motoconformadora constituye uno de los más antíguos de construcción de carpetas asfálticas. El procedimiento a seguir es el siguiente:

Los agregados se colocan sobre el camino en un camellón de espesor y anchura uniformes, y se riegan con material asfáltico por medio de una petrolizadora.

La cantidad necesaria de asfalto se reparte en varias a plicaciones iguales, despues de cada aplicación de asfaltos los materiales pétreos y éste se mezclan, removiendo los materiales con la motoconformadora sobre el camino o sobre la zona de mezclado, hasta que el asfalto se ha dispersado unifor memente, se continúa aplicando asfalto y removiendo la mezcla hasta conseguir el contenido total de asfalto necesario en buen estado de dispersión, la temperatura del producto -- asfáltico en el mezclado y el tendido no deberán hacerse cuan do la temperatura ambiente sea inferior a 5°C. (fig 5.1).

Los materiales asfálticos más adecuados para el mezclado con motoconformadora son los asfaltos rebajados de fragua do rápido tipo FR-2 y FR-3, y la emulsión asfáltica tipo RX-2. Cuando se empléa emulsión asfáltica es necesario añadir agua a la mezcla para obtener la dispersión y envoltura adecuadas.



ではない。としまり MEZILA 人物 Palitoの中のではない機能である。ないはMennelson

El tendido de la mezcla en el lugar generalmente se realiza con la misma motoconformadora, Como este tendido es muy preciso, la máquina debe estar en buenas condiciones y el operador debe ser altamente calificado.

La compactación de estas mezclas se realizan inmedia tamente después del tendido y se pueden usar planchas tán dem o rodillos vibratorios autopropulsados, posteriormente se dan unas pasadas con rodillo neumático con el objeto de "cerrar" la carpeta, es decir, darle una textura fina y disminuir la permeabilidad de la carpeta.

Para mezclar los materiales pétreos y el material -asfáltico se suelen emplear tambien plantas móbiles de diversos tipos. El más común es la mezcladora mecánica, que recoge los agregados de un camellón y los hace pasar\_
attravés: de un mezclador de tipo contínuo. El material as
fáltico se mezcla con los agregados en proporciones deter
minadas cuando éstos entran en la cámara de mezcla.

### 3.- CARPETAS DE CONCRETO ASFALTICO.

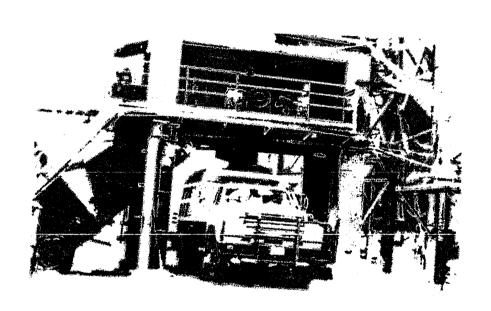
Estas capetas se contruyen mediante el tendido y com pactación de mezclas elaboradas en caliente, en una planta estacionaria, utilizando cementos asfálticos (Concreto Asfáltico).

El agregado pétreo para la elaboración de la mezcla\_es secado y calentado en la planta antes de entrar en la\_mezcladora. Después de calentado, que se depositarán en \_compartimientos, listos para ser mezclados con el cemento asfáltico.

Una vez calentados y separados los diversos tamaños - de agregados, se procederá a pesarlos exactamente, proporcionando sus cantidades de manera que la mezcla resultante se ajuste a la granulometría especificada. El material pétreo dosificado se introduce en la mezcladora y a continuación se añade el cemento asfáltico para proceder al mezclado. El cemento asfáltico se calienta en tanques apropiados que produzcan un calentamiento uniforme. La cantidad de cemento asfáltico la fija el laboratorio. La temperatura dematerial pétreo deberá estar comprendida entre 120 y 160 grados en el momento de agregarle el cemento asfáltico. Esto no deberá calentarse a más de 177 grados. La temperatura de la mezcla deberá estar comprendida entre 120 y 150 grados, al salir de la planta de elaboración.

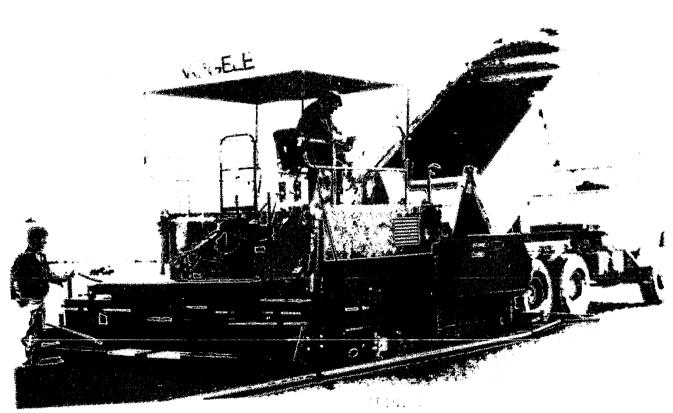
El transporte de la mezcla se hará en camiones de voltéo que deberán ser limpiados cuidadosamente para evitar que la mezcla se adhiera, y se cubrirá con una lona que lo preserve del polvo, materia extraña y de la pérdida de calor durante el trayecto. (FIG. 5.2)

El concreto asfáltico es volcado en la tolva receptora de la extendedora desde el camión, la cual lo distribuó ye uniformente y le dá el espesor especificado, el cuál se controla por medio de los tornillos niveladores. Esta operación se efectúa manualmente, para lo cual se requiere -- personal con cierta habilidad para este tipo de trabajo. -- Algunas extendedoras tienen como equipo complementario un controlador de niveles que es accionado por medio de impulsos Electricos. Con este procediento se evita la necesidad de los "tornilleros", los que si no tienen la habili---



~ bakgg

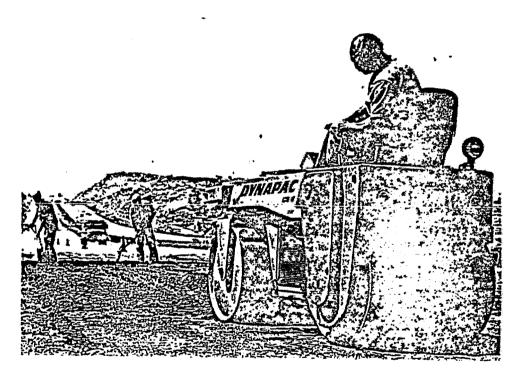
and the second of the second o



TENNIOS DE LA MOCILIA

La compactación de la mezcla asfáltica puede dividirse en dos etapas: Compactación primaria y acabado final.

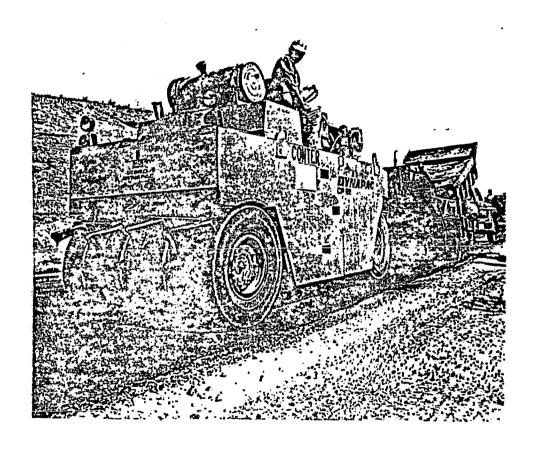
La compactación primaria se ejecutará con aplanadoras\_tándem de 10 a 12 toneladas. Se recomienda que la compactación se inicia a una temperatura alrededor de 100°C con el\_objeto de no provocar corrimiento de la mezcla. Generalemente son suficientes dos o tres pasadas de aplanadora, siendo muy importante que ésta no haça cambios de dirección ni se\_estacione sobre la mezcla. (FIG. 5.4)



(FIG. 5.4)

COMPACTACION INICIAL.

Inmediatamente después de terminar su labor la aplanadora, se continúa la compactación con un compactador neumático autropopulsado que proporciona una compactación uniforme, ya que tiene la tendencia de "cerrar" la superficie y, por lo --tanto, contribuye a la impermeabilidad de la carpeta. Se recomienda que esta compactación se termine cuando la mezcla tenga una temperatura mínima de 70°C. (FIG. 5.5)



(FIG. 5.5)

#### COMPACTACION FINAL

Es conveniente que cuando la temperatura de la mezcla se encuentre aproximadamente a  $50^{\circ}\text{C}$  se le dé una acabado final con una aplanadora tipo tándem, con el objeto de borrar las huellas que hubieran quedando de la compactación anterior.

La temperatura a la cual se efectúa la compactación es básica para obtener una buena carpeta, ya que una com pactación efectuada cuando la mezcla ha perdido su tempe ratura, no logra darle el acomodo y la densidad necesaria lo que sería desperdiciar cualidades del concreto asfáltico.

El elaborar concreto asfáltico en planta, sea ésta\_
de tipo contínuo o discontínuo, permite lograr una mezcla con características casi exactas a las previstas en
el proyecto, por lo que es absolutamente necesario que las personas que intervienen tanto en el proyecto como en la elaboración, tendido y supervisión conozcan perfec
tamente el funcionamiento, posibilidades y limitaciones\_
de la planta que se use.

La carpeta asfáltica elaborada en planta y con cemento asfáltico es la de mejor calidad y la más costosa por lo tanto, es indispensable que la elaboración, tendido y compactación se efectúa con el cuidado necesario, con el objeto de obtener la calidad de acuerdo a la inversión que se hace.

RIEGO DE SELLO.

Las carpetas asfálticas de mezcla en el lugar y de concreto asfáltico, deben recibir un riego de sello, que
consiste en la aplicación de un material asfáltico que se
cubre con una capa de material pétreo, con el objeto de impermeabilizar la carpeta, protegerla del desagaste y pro
porcionar una superficie antiderrapante.

Los riegos de sello pueden ser de dos clases: De tratamiento superficial y de mortero asfáltico (Slurry Seal).

Los riegos de sello por tratamiento superficie con-sisten en aplicar asfalto FR-2 ó FR-3 ó una emulsión as-fáltica y cubrirlo con material pétreo No. 3-A ó 3-E.

Los riegos de sello con mortero asfáltico consisten en mezclar un agregado (arena), emulsión asfáltica, cemen to Portland cal y agua, haciendo un lodo asfáltico, el - cual se coloca en frío sobre las carpetas.

# CAPITULO VI CONTROL DE CALIDAD

El controlde calidad de una carpeta asfáltica, es básicamente un problema de muestreo y ensayo. Para ello, sedeben obtener muestras representativas de los materiales empleados y ensayarlas en el laboratorio.

## 1.- ENSAYOS EN LOS MATERIALES PETREOS.

#### GRANULOMETRIA.

Se define como la adecuada porporción de los tamaños de las partículas que forman el material con el fin de tener el mínimo de vacios para lograr una mayor estabilidad reisistencia e impermeabilidad.

Para que esto pueda lograrse, se requiere una suce-sión adecuada de tamaños que permite que los huecos dejados por las particulas mayores sean ocupadas por partículas de manor tamaño y que a la vez en los huecos que de-jen éstas últimas se acomoden partículas más finas, y -así sucesivamente.

La composición granulométriaca es la determinación, por el procedimeitno de cribado, de las partículas que - formen el material. Consiste en separar las partículas del material tamizandolo de una secesión de mallas de a - bertura cuadrada y en pesar las porciones que se retienen en cada una de ellas, relacionándolas como porcentaje del peso total de la muestra. Se acostumbra representarla por medio de una gráfica que tenga por abscisa, a escala lo -

garítmica, las aberturas de las mallas, y por ordenada, - los porcentajes de materiales que pasa por dichas mallas, a escala aritmética.

ES pertinenete dejar claro que la determinación de - tamaños de las partículas por el procedimiento de cribado, nos dá una idea de éstos solamente en dos dimensiones por lo que un material cuyas partículas afectan la formade lajas o de agujas, puede presentar una gran cantidad - de vacíos, aún cuando su curva granulométrica indique una sucesión sdecuada de tamaños. En este caso, es indispensable hacer las correcciones necesarias.

#### DESGASTE.

Esta prueba tiene por objeto concocer la calidad del\_material pétreo en cuanto su resistencia al tráfico. Para\_ello se empléa la máquina Los Angeles. La prueba se efectúa de la manera siguiente: La muestra a ensayar se lava para eliminar el polvo que tenga adherido y luego se seca. Des pués se criba a través de una serie de mallas para conocer su graduación. Luego se empléa una cantidad determinada - de cada tamaño que justamente con unas pequeñas esferas abrasivas de acero se colocan en la máquina y se hace girar a una velocidad constante un número dererminado de revoluciones. A continuación se saca la muestra de la máquina y se criba a trávez de la malla No. 12, pesándose el material que pasa. Este peso expresado como porcentaje del peso original de la muestra, es el porcentaje de desgaste.

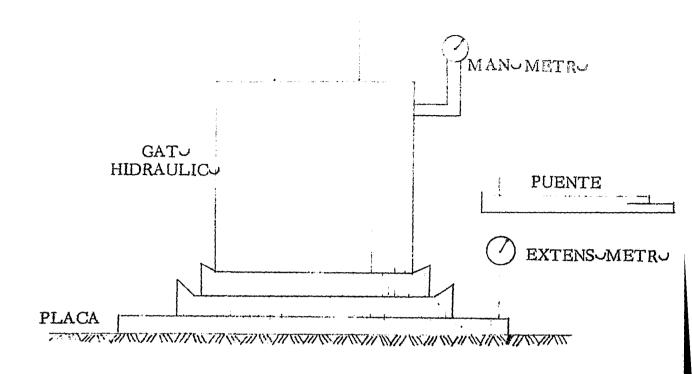
#### CONTRACCION LINEAL.

La contracción lineal de los finos del material pétreo nos indica la presencia de mucha o poca actividad de la arcilla que contenga. Si la arcilla se presenta en forma de película delgada adherida al material pétreo, provoca una baja adherencia del asfalto con el agregado pétreo. Si la arcilla se encuentra en grumus o terrones serán puntos debiles y de falla de la carpeta en presencia del agua. La contracción lineal es la disminución en porcentaje de la dimensión original cuando su contenido de humedad se reduce desde una cantidad igual a la humedad del límite líquido del material hasta el límite de contracción del --mismo, esta prueba no es muy recomendable en la ciudad de México por la poca representatividad que tiene.

#### PRUEBAS DE PLACA.

Se hacen para valuar la capacidad portante de la subrazante las bases y en pavimentos completos se utilizan en la actuali-dad tanto en pavimentos rigidos como flexibles.

La prueba consiste en cargar una placa circular, en contancto estrecho con el suelo por probar, midiendo las deformaciones finales correpondientes a los distintos incrementos de carga utilizados.



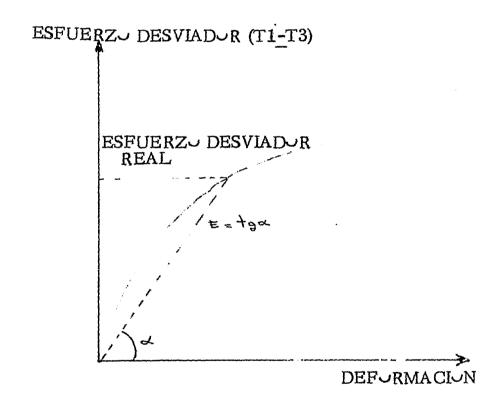
ESQUEMA DEL DISPOSITIVO PARA LA PRUEBA
DE PLACA.

PRUEBAS TRIAXIALES.

Las pruebas se han aplicado a deteminar los propiedades de los subrasantes y de las capas de pavimento propiamente - dichas, incluyendo en algunos casos a las carpetas.

La prueba mide el modulo de formación de los suelos, de finido para obviar problemas de representavidad de la muestra el expésimen utilizado dentro de la camara triaxial es grande (10 cms. de diametro) las condiciones de humedad más desfa vorables para la vida del pavimento se reproduce saturando el espesimen, pero se acepta que esta condición puede resultar conservadora en exceso por lo que se le introduce un factor corrector "n" función de la presipitación pluvial de la zona de contrucción.

El modulo de deformación se determina en la prueba naciendo uso de una grafica esfuerzo desviador (t1- t3) deformación y señalando en ella el esfuerzo desviador - que se supone actuará en el pavimento real; el modulo\_ de deformación es el secante correspondiente a ese punto.



CRITERIO PARA OBTENER EL MODULO DE DEFOR-MACION EN LA PRUEBA DE KANSAS.

#### INTEMPERISMO ACELERADO.

La prueba de intemperismo acelerado, al determinar - la resistencia a la desintegración de los agregados pé--- treos causada por los esfuerzos desarrollados al formarse cristales de sulfato de sodio o de magnesio en los huecos o fisuras del agregado, es un índice del grado de alteración que puede alcanzar éste por la acción de los agen-tes atmosféricos. Deberá hacerse únicamente cuando se tenga duda acerca de la calidad del material.

#### 2. - ENSAYOS DE LOS MATERIALES ASFALTICOS.

#### PUNTO DE IGNICION.

El punto de ignición mínimo de un asfalto representa la temperatura crítica arriba de la caul deberá tomarse - precauciones para evitar los peligros de incendio durante\_ ÷el calentamiento y manipulación del mismo. Para la ejecución de la prueba se empléa la copa abierta de Cleveland.

Se llena la copa hasta la marca interior con el producto asfáltico, previamente calentado hasta hacerlo fluído, para poderlo vaciar.

Con una llama se calienta la parte inferior de la -copa de tal forma que la temperatura del asfalto. suba en
una relación aproximada de 1.5°C por minuto. Se agita el\_
asfalto con el termómetro a intervalos durante la prueba\_
para uniformizar la temperatura. A intervalos de cada gra
do centigrado se pasa una pequeña flama horizontalmente -por los bordes de la copa y se observa si se producen ---

unas pequeñas chispas. Cuando esta suceda, se anota la temeratura que marca el termómetro que será la de ignición del producto.

VISCOSIDAD.

El objeto de la prueba de viscocidad es el de determinar el grado de fluidez de un asfilto líquido a determinada temperatura. La prueba se ejecuta medante un viscosimetro - Saybolt con orificio Furol'

Se coloca en un vaso 150gram:s aproximadamente del producto asfáltico y se calienta hasta una temperatura estable cida, agitando durante el calentamiento hasta que la temperatura sea uniforme. Se vacía el producto en el tubo del viscosimetro hasta el nivel de derrame, se tapa y se mantie ne durante 15 min. hasta alcanzar la temperatura de prueba. Se abre el obturador y se empieza a contar el tiempo en segundos que tarda el producto en l'anar el matraz de 60cc -- pasando a travéz del tubo Furol. Este tiempo expresará la viscosidad del producto a la temperatura de prueba.

PENETRACION.

La prueba de penetración tiera por objeto el determinar el grado de dureza del residur de la destilación de -- los asfaltos rebajados o la dureza del cemento asfáltico - original. La prueba consiste en dejar caer una aguja de --

133 gramos de peso durante 5 segundos sobre la muestra - y a una temperatura de 25°C, midiendo en la caráturla - la distancia penetrada. Se hacen unas cuatro penetraciones teniendo cuidado de limpiar bien la aguja después de cada penetración, y se toma el promedio de dichas pene-traciones como el valor correcto. La penetración se ex-presa en décimas de milímetros que denominan grados de penetración. (FIG. 6.1)

DESTILACION.

El objeto de la prueba de destilación es determinar la cantidad de disolvente que contiene el producto asfáltico y conocer sus características en lo referente a volatización.

Se coloca en un matráz de destilación una cantidad\_determianda del producto asfáltico. Se calienta gradual-mente para que los disolventes volátiles se desprendan,\_condensen y caigan en una probeta graduada. Se anotan los volúmenes destilados a temperaturas de 190, 225, 260, --315 y 360 grados centígrados. Al alcanzar la temperatura de 360°C, se retira la fuente de calor, se desconecta el matráz de detilación del condesador e inmediatamente se vacia el residuo asfáltico en una cápsula metálica para efectuar porteriormente la prueba de penetración.

ENSAYOS EN LAS MEZCLAS ASFALTICAS.

METODO DE MARSHALL.

Este método está limitado al proyecto y control de

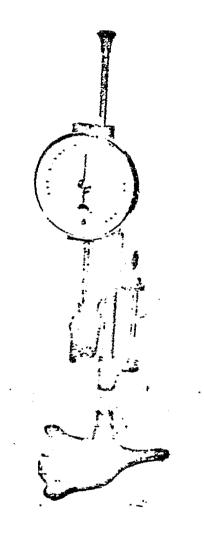


Figura Núm. 7 Aparato de penetración para asfaltos (FIG. 6.1)

EQUIPO PARA LA PRUEBA DE PENETRACION.

mezclas asfálticas elaboradas en planta estacionaria, en caliente, empleado cemento asfáltico. Con la prueba de --Marshall se determinan los valores de estabilidad y de -flujo en especímenes cilíndricos, compactados axialmente con un sistema determinado y probado a 60°C. El valor de estabilidad se determina midiendo la carga necesaria para producir la falla del espécimen, aplicada en sentido normal a su eje. La deformación vertical producida en el espécime por dicha carga será el valor de flujo. El valor de estabilidad expresa la resistencia estructural de la compactada y está afectado principalmente por el contenido de asfalto, la composición granulométrica y el tipo de agregados. Principalemte el valor de estabilidad es un indice de la calidad del agregado. El valor de flurepresenta la deformación requerida, en el sentido del -diámetro del espécimen, para producir la fractura. Este valor es una indicación de la tendencia de la mezcla para alcanzar una condición plástica, y consecuentemente de la resistencia que ofrecerá la carpeta asfáltica de deformar se bajo la acción de las cargas impuestas por los vehículos.

CAPITULO VII CONCLUSIONES.

La calidad de una carpeta asfáltica depende de una selección correcta de los materiales empleados y de un proceso constructivo apropiado. Estos materiales deberán cumplir con las especificaciones correspondientes. Para ello se requiere de una buen control de calidad tanto en el campo como en el laboratorio; y sobre todo en ban co.

Las carpetas de riego son sencillas de construír y con poco equipo, pero de poca calidad. Se usan para  $tr\underline{\acute{a}}n$  sito ligero.

Las carpetas asfálticas de mezcla en el lugar son\_de mejor calidad que las anteriores y para su construcción no se requiere de equipo especial no costoso. Se -usan para tránsito pesado.

Las carpetas de concreto asfáltico son las de mejor calidad, por lo tanto las más costosas. La construcción de este tipo de carpetas solo se justifica cuando el -- tránsito sea muy pesado e intenso.

El porcentaje del tránsito total de autos (Inclu-yendo camionetas).

POR CARRIL Y POR HORA:

TIPO DE CARRETERA	/EHICULO
Autopistas Urbanas	1,500
Autopistas Sub-Urbanas	1,200
Autopistas	1,000
Carreteras de Tránsito Medio	700-900
Carreteras de bajo tránsito	500-700

#### BIBLIOGRAFIA.

- 1.- ESPECIFICACIONES GENERALES DE CONSTRUCCION. S.A.H.O.P. Partes IV Y VIII.
- 2.- VIAS DE COMUNICACION. Ing. Carlos Crespo Villalaz.
- 3.- MANUAL DE PAVIMENTOS. Ing. Jesús Moncayo V.
- 4.- PROCEDIMIENTOS ACTUALES EN LA ELABORACION TENDIDO Y COMPACTACION DE MEZCLAS ASFALTICAS.

  Tesis Profesional. José Faustino Mendoza Aguilar.
- 5.- MOVIMIENTO DE TIERRAS. Apuntes. Facultad de Ingeniería U.N.A.M.
- 6.- MATERIALES. Apuntes. Facultad de Ingeniería. U.N.A.M.