



UNIVERSIDAD NACIONAL AUTONOMA DE MEXICO

Escuela Nacional de Estudios Profesionales "ARAGON"

Optimización de Arreglos de Tuberias en las Líneas de Transfer

TESIS

QUE PARA OBTENER EL TITULO DE:

INGENIERO MECANICO ELECTRICISTA

PRESENTA:

JUAN MANUEL IBARRA GARCIA





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.

ESCUELA NACIONAL DE ESTUDIOS PROFESIONALES ARAGON DIRECCION



AVPNOMA DE MEXICO

JUAN MANUEL IBARRA GARCIA PRESENTE.

En contestación a su solicitud de fecha 8 de octubre del año en curso, relativa a la autorización que se le debe conceder para que el señor profesor, Ing. JOSE RIVERA POSADAS pueda dirigirle el trabajo de Tesis denominado " OPTIMIZA-CION DE ARREGLOS DE TUBERIAS EN LAS LINEAS DE TRANSFER ", con fundamento en el punto 6 y siguientes, del Reglamento para Exámenes Profesionales en esta Escuela. V toda vez que la documentación presentada por usted reune los requisitos que establece el precitado Reglamento: me permito comunicarle que ha sido aprobada su solicitud.

Sin otro particular, aprovecho la ocasión para reiterar a usted las bondades de mi distinguida consideración.

> "POR MI RAZA HABLARA EL ESPIRITU" San Juan de Aragon, Méx., octubre 10 de 1985. DIRECTOR

> > SERGIO ROSAS ROMERO

Coordinación de Ingeniería (26). c.c.p. Unidad Académica. Departamento de Servicios Escolares. Asesor de Tesis.

INDICE	
	Página
CAPITULO I	
GENERALIDADES:	1
1.1 Las lineas de Transfer en Refinerias	
de Hidrocarburos	1
1.2 Características de las Líneas de -	
Transfer	4
1.3 La Planta Redestiladora de Gasóleo -	
de vacío	10
1.4 Procedimientos Actuales para el Arre	
glo de las Tuberías	12
CAPITULO II	
APLICACION DE LA TECNICA DEL CAMINO	
CRITICO EN ARREGLOS DE TUBERIAS:	33
2.1 Explicación de la Técnica	33
2.2 Aplicación en Diversos Campos	53
2.3 Aplicación en el Arreglo de las Tu- berías en Refinerías de Hidrocarbu-	
ros	57
2.4 Propósito del Empleo de esta Técni-	3,
ca en esta Especialidad	58
on on other approximations	
CAPITULO III	
EXPLICACION DEL ARREGLO ACTUAL:	62
3.1 Análisis del Trazo (Flexibilidad)	62
3.2 Análisis Económico del Trazo Actual	94
3.3 Justificación o Rechazo del Arreglo	97
OND THUL O. THE	
CAPITULO IV OPTIMIZACION DEL ARREGLO MEDIANTE EL EM	
PLEO DE LA TECNICA:	. 99
4.1 Optimización del Arreglo Original	99
4.2 Análisis de Flexibilidad y Determi-	
nación de Pérdidas	125
4.3 Análisis Económico y Cálculo del Ca	·- - •
mino Crítico	147
4.4 Toma de Decisiones	172

CAPITULO V	Pāgina
CONCLUSIONES:	174
GLOSARIO DE TERMINOS BIBLIOGRAFIA	Y SIMBOLOS UTILIZADOS 176
DIBBIOGRAFIA	

CAPITULO I

GENERALIDADES

1.1 LA LINEA DE TRANSFER EN REFINERIAS DE HIDROCARBUROS. Dentro de la Industria de Refinación del Petróleo es necesario, como un primer paso, llevar a cabo la destilación primaria del petróleo crudo con el objeto de obtener productos tales como naftas, kerosinas, gasóleos y residuos primarios. Dicha operación se lleva a cabo en unidades que, básicamente, constan de una Sección de Precalentamiento, de una de Desalado del Crudo, de un Horno de Vaporización y de Torres de Destilación primaria, en donde se realiza la separación de los conductos antes mencionados (ver fig. 1).

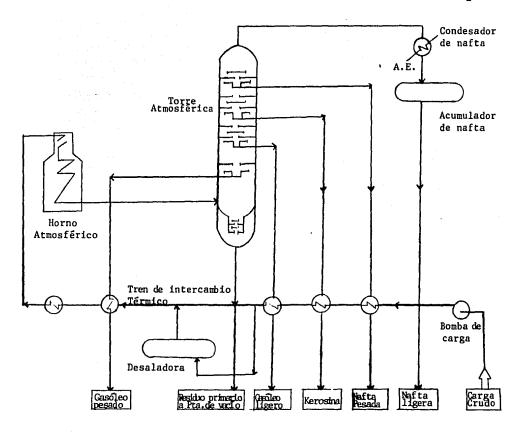


Fig. 1 Diagrama de flujo de la Sección Atmosférica de una Planta de Destilación Combinada.

El residuo primario obtenido en estas condiciones es suceptible aún, de una destilación adicional al vacío, con elobjeto de obtener gasóleos o destilados de diversas características (Ver fig. 2)

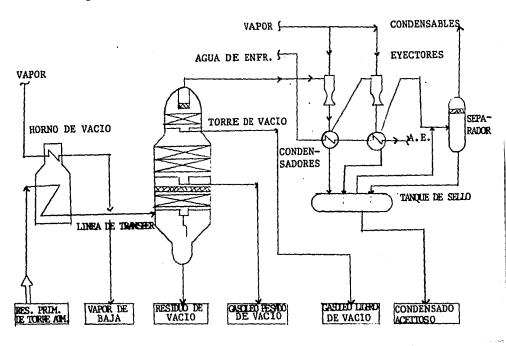


Fig. 2 Diagrama de flujo de la sección de vacío de una
Planta de Destilación Combinada

Además de los equipos antes mencionados, para llevar a - cabo el fraccionamiento del crudo, es necesario considerar - las tuberías que interrelacionan las unidades de proceso. Estas líneas en su mayoría son dimensionadas con los criterios clásicos de flujo de fluídos; sin embargo existen algunos duc tos cuyo diseño es relevante para el buen funcionamiento de - la planta, razón por la cual requieren de un especial criterio de diseño. Uno de estos ductos, es la tubería que une el horno con la torre de destilación al vacío y que normalmente se denomina "LINEA DE TRANSFER".

- 1.2 CARACTERISTICAS DE LAS LINEAS DE TRANSFER. Dichas 11neas, tienen unos aspectos muy relevantes los cuales se tienen que tomar muy en cuenta para poder eleborar sus arreglos,
 estos aspectos son:
 - a) .- DIMENSIONES APRECIABLES.

Dado que el sistema debe operar a presiones subatmosféricas, el volumen específico de los vapores presentes en líneas crece considerablemente y con ello los diámetros requeridos para la línea de transfer. Lo anteror implica soportería especial para dichos ductos.

b) .- ALTAS VELOCIDADES EN LA TUBERIA.

La consecuencia de la operación al vacío en la línea de transfer y el consecuente aumento en los volúmenes específi

cos, las velocidades que se presentan en estas líneas son muy cercanas a la velocidad del sonido en el fluído (MACH= 1.0) y usualmente deben corresponder a un 90% de dicho valor. Como puede anticiparse, el tener ductos de 24 6 más pulgadas, en el interior de los cuales se desplazan fluídos a velocidades del orden de 441 ft/seg (134.41 M/seg) y a temperaturas de -275 a 750°F (135 a 398°C), implica un diseño mecánico muy delicado debido a los problemas de esfuerzos que pueden anticiparse.

c) .- MATERIALES ESPECIALES.

Independientemente de que es necesario llevar a cabo la destilación del residuo primario al vacío, con el objeto de lo grar la vaporización requerida de los productos que lo integran, a temperaturas que no sobrepasen cierto límite arriba del cual se presenta la descomposición térmica de los fluídos, las temperaturas son lo suficientemene elevadas como para que se requiera elempleo de materiales especiales en las líneas de transfer.

Como se mencionó anteriormente, temperaturas en la línea del orden de 275 a 750°F (135 a 398°C), requieren el empleo - de aceros especiales, en el caso de la planta redestiladora - de gasóleos al vacío se emplea en especial, acero al cromo-molibdeno, que incrementa notablemente su costo, como se ve en

la siquiente Tabla Comparativa:

	COSTO POR METRO LINEAL
MATERIAL DE LA LINEA	UN MISMO DIAMETRO (24")
1 Cromo-Molibdeno	\$ 501,000.00
2 Acero Inoxidable	\$ 425,850.00
3 Acero al Carbono	\$ 350,700.00

d) .- TRAYECTORIA DE LA LINEA.

Dado que la caída de presión permisible en estas líneas es muy pequeña (del orden de 150 mm Hg), es necesario que la trayectoria a seguir, sea lo más directa posible; sin embargo debido a las temperaturas elevadas y a los grandes diámetros de la línea de transfer, la trayectoria que sigue dicha línea es muy irregular, esto es para poder absorver los esfuerzos de tipo mecánico que se presenten.

e) .- PESO IRREGULAR DE LA TUBERIA.

En el calentador se suministra la cantidad de calor nece sario para lograr la vaporización requerida para llevar a cabo la separación de los productos. Esta vaporización se va in crementando conforme a la mezcla líquido-vapor se acerca a la torre de redestilación, a través de la línea de transfer. En base a lo citado, se deduce que el peso de la tubería en operación, será irregular y deberá tomarse en cuenta para el diseño de los resortes que sostengan la tubería en diversos apoyos (ver fig. 3). También se deberá preveer la operación -

del arranque de la planta, situación en la cual la tubería se encontraría totalmente llena de líquido.

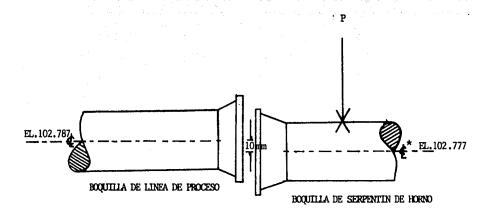


Fig. 3 CONEXION DE LAS BOQUILLAS DE LOS SERPENTINES
DEL HORNO A LAS LINEAS DE PROCESO

^{*} Ver Glosario de Términos

f) .- FLUJO A DOS FASES.

Dado que se va a tener una cierta vaporización variable en la línea de transfer, se presentará en dicho ducto un sistema de flujo a dos fases. Será necesario vigilar los patrones de flujo que se presenten y a que velocidades relativamen te bajas pueden originar flujos tipo "bala" (SLUG) o tipo - "tapón" (PLUG) que ocasionan problemas de vibración y fatiga mecánica, independientemente de una operación inestable en la torre de redestilación. Por el contrario las velocidades elevadas que se tienen a la salida de las líneas de transferencia ocasionan flujos de tipo "disperso" o de niebla, que pueden presentar problemas de arrastre en la columna de destilación. Además, una vez que se logra este tipo de flujo es prácticamente imposible regresar a otro más aceptable, debido al efecto de Histéresis.

Como puede apreciarse, existen diversos aspectos que es necesario vigilar y tomar en cuenta para el diseño adecuado - de la línea de transfer.

Problablemente, el aspecto más importante que es necesario cuidar en la elaboración del arreglo de la línea de transfer que opera al vacío es el verificar que para un sistema dado no se exceda el "flujo crítico" correspondiente.

Cuando en un punto de la tubería las condiciones del si \underline{s} tema son tales que el incremento en el volumen específico que

se tendría para un pequeño decremento en la presión es tan - grande, que la presión y la entalpía no pueden disminuir, más aún, simultáneamente, en una sección dada de la tubería, se - dice que se ha alcanzado el "flujo crítico".

Este flujo es análogo al "flujo sónico", que se presenta en el flujo de gase. En otras palabras, el "flujo crítico" - ocurre en un punto del sistema en donde la energía disponible para mover el fluído a lo largo de la tubería es consumida to talmente para la aceleración del fluído y en consecuencia no existe energía disponible para su disipación en forma de fricción. Se requiere más energía para expander el gas que la que se produce por la disminución de presión de éste.

Al llegar al flujo crítico, es virtualmente imposible aumental el flujo y lo anterior constituye una barrera o límite físico que es necesario vigilar.

El flujo crítico puede presentarse a la salida de la línea de transfer, en donde existe el vacío, pero puede ocurrir
incluso en los cambios de dirección y en los tubos de descarga del calentador.

El arreglo de la línea de transfer, debe contemplarse - considerándola como un todo que incluye el calentamiento (hono) y la torre de destilación.

Si la línea de transfer se diseña de diámetro insuficien te, la contrapresión a la salida del horno se elevará en consecuencia, lo que originará una descomposición térmica o "cracking" de las fracciones pesadas al requerir una mayor temperatura para su vaporización. La eficiencia y la caída de presión del horno se ven en consecuencia directamente afectados. Ahora, si la línea referida es sobrediseñada, la contrapresión
a la salida del horno se disminuirá apreciablemente con el peli
gro de lograr "flujo crítico" en dicho punto. Una vez logrado el flujo crítico, es prácticamente imposible aumentar la capaci
dad del horno, de la torre y en consecuencia de la planta.

1.3 LA PLANTA REDESTILADORA DE GASOLEOS AL VACIO. La función de la planta redestiladora de gasóleos al vacío, fraccionará una mezcla de gasóleo ligero y gasóleo pesado de vacío, obtenidos de una mezcla de crudos Istmo-Maya en una proporción 70/30% volumen. Los productos que se obtendrán de esta planta son: gasóleo neutro ligero 90 o neutro ligero 105, neutro 90, corte 4 y residuo.

CAPACIDAD

La planta tendrá una capacidad normal de 47,643 BPDO; su capacidad nominal será de 50,000 BPDO y su capacidad mínima de operación de 28,590 BPDO (BPDO significa barriles por día ordinario).

GASOLEO

Es la mezcla de hidrocarburos líquidos que comprende todos

los que se destilan desde la temperatura de 190° a la de - 370°C. El gasóleo se separa de los productos más pesados del - petróleo por destilación fraccionada, luego es refinado para - eliminar el azufre que contiene. Su composición es variable, - según el uso a que se destina. La calidad común sirve de combustible para motores diesel. Contiene menos del 1% de azufre, se congela a -10°C y pesa de 0.820 a 0.890g por litro.

LIGEROS

Los ligeros se obtienen de las distintas fracciones obtenidas por la destilación. Los productos ligeros son bencina y benzol.

RESIDUOS

De los residuos de la destilación se extrae el aceite de la calefacción (MASUT), aceite de quemar (FUELOIL), aceites de engrase o lubricantes.

REFINERIAS DE PETROLEO.

La refinería se divide en tres grupos:

- 1.- REFINACION: Están incluídas las plantas donde obtenemos por medio de un proceso físico o químico, lubricantes, com bustibles y parafinas.
- 2.- PETROQUIMICA: Comprende las unidades en las cuales obtenemos productos del petróleo como materia prima para la fabricación de productos químicos (amoniaco, azufre, dióxido carbónico).

- 3.- AUXILIARES: Aquí, se incluyen aquellas instalaciones en las cuales obtenemos, energía eléctrica, generación de vapor, pozos de agua y enfriamiento de agua y aire requeridos por la operación \dot{y} el mantenimiento de la refinería.
- 1.4 PROCEDIMIENTOS ACTUALES PARA EL ARREGLO DE LAS TUBERIAS. En el departamento de Ingeniería de Tuberías de Plantas de Refinación del Instituto Mexicano del Petróleo, se cuenta con personal capacitado para elaborar los arreglos de las tuberías.

El procedimiento que se emplea, es en la mayoría de los casos, criterio personal del diseñador. Esta persona basada en su experiencia, hasta la fecha no siempre trata de optimizar los arreglos de tuberías.

El procedimiento para desarrollar los arreglos de tuberías cuenta con los siguientes pasos:

- 1.- Obtener la información necesaria que consiste en:
 - Diagrama de tuberías e instrumentación.
 - Plano de localización general de equipos dentro de la planta.
 - Dibujos de equipos.
 - Diagrama de flujo.
 - Diagrama de balance de materia y energía.
 - Lista de líneas.

- 2.- Localizar la línea que se desea diseñar y observar qué equipos interconecta, qué fluído transporta y bajo qué condiciones.
- 3.- <u>Visualizar</u> los espacios disponibles en las camas de tuberías en el Rack.
- 4.- Elaborar el arreglo apegándose siempre a las normas correspondientes a la especialidad.

En estos pasos se nota que en ningún momento se aplica - una técnica para <u>poder optimizar</u> los arreglos. Esta situación nos priva de la posibilidad de evaluar si el arreglo realizado es el óptimo o no, esto se debe al criterio subjetivo del diseñador y a la falta de visualización para poder mejorar el arreglo. La experiencia es una herramienta importante dentro - de esta área, pero ésta si se combina con cierto tipo de conocimientos orientados a la optimización, nos permite saber si - el arreglo propuesto es el más óptimo y si no es así tratar de optimizarlo.

El diagrama de tubería e instrumentación, es en donde, como su nombre nos lo señala, se representa la tubería e instrumentación, conexiones y todos los accesorios que contiene una línea de tuberías, también nos muestra los equipos, los cuales se interconectan con las líneas de tuberías. Ahí mismo podemos observar varios datos importantes para poder elaborar los arreglos, tales como, el diámetro, tipo de fluído, la clase de ma-

terial y también se puede ver si una línea lleva bypass o no. El bypass, es un arreglo que se hace a una línea de tuberías, este sirve para poder darle mantenimiento. Este arreglo funciona de la siguiente manera: el fluído corre normalmente por la trayectoria A, cuando se desea dar mantenimiento se cierran la válvulas indicadas y el fluído recorrerá la trayectoria B, dejando libre la A para darle mantenimiento.

El plano de localización general de equipos, nos sirve - para poder visualizar en forma amplia toda la distribución de la planta. Así, se encuentran las coordenadas que ocupa cada equipo y esta información nos sirve de mucho para poder llegar a determinar los arreglos. Ahora bien si observamos un poco más este plano podemos ver que cada equipo se designa con una clave, ésta se verá en la lista de equipo que se encuentra en el extremo derecho del plano.

En los dibujos de equipos, se observan las dimensiones y cotas del equipo referido. Otras informaciones que contienen estos dibujos son: localizaciones de boquillas, datos de diseño, especificaciones del material, pesos, capacidad, estándares de referencia, conexiones y notas generales.

Los diagramas de flujo nos permiten conocer el recorrido que efectúa el fluído, así como el tipo de fluído que trans porta la tubería a través de todo el proceso, desde que nos - llega en los límites de batería hasta la obtención del o de

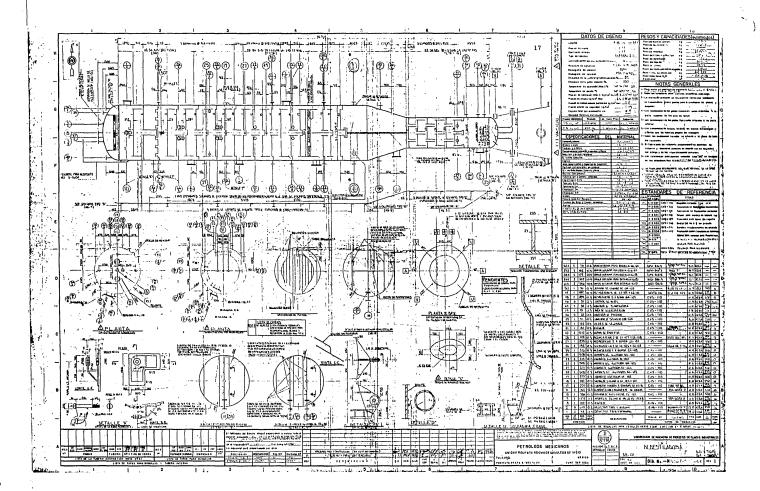
los productos deseados.

Por lo regular, se debe conocer los componentes que forman el fluído que se deseé procesar, para conocer bien estos componentes, incluyendo su porcentaje en volumen, tenemos los diagramas de balance de materia y energía.

La lista de líneas nos proporciona información necesaria para la elaboración de los arreglos de tuberías. En ésta, se identifican todas las líneas que contiene la planta, están or denadas y se observan las condiciones de operación de cada una, estas condiciones son:

- Diámetros de la línea de tuberías.
- Servicio de la linea.
- La clase.
- La ruta de la linea, esto es, de donde sale la linea y hasta donde termina.
- La presión de diseño y la de prueba.
- Temperatura de diseño.
- La condición en la que se encuentra el fluído, ya sea gas o líquido.
- La densidad de éste.
- El diagrama de flujo en el que se puede localizar la línea.
- El tipo de aislamiento en caso de llevarlo.
- A continuación observaremos algunos de estos diagramas:

DIBUJO DE LA REDESTILADORA (DA-101) EN ESTE SE OBSERVA MARCADO CON ASTERISCO LAS BOQUILLAS 11A Y 11B



DATOS DE PROCESO PARA EL DISEÑO DE TUBERIAS CONTRATO 1260

		Manager of months of the state							. •	# 300 DE				DISEÑ V 65 Se	NE PROCES D DE TUB PEC-FICACIO AUSTRUMEN	F4.
ENTE PE	MEX		· ('NI	DAD AF						TULH,			PROYECTO No E- 1255	F. 16 1		
	NUMERO		1		LUJO			ESIO		TEMP	ERATU	RA				
OLIGRAMA	CORRIENTE	TUBERIAS 91	FASE		b / h		16 .	/pulg1 me	in	<u></u>	97		DASERVAC	CHES		
			_	MAX	NOR	MM	MAX	MOR	VH	MAX	NOR	MM				
12 - 62	1	WATCHED CHEAD OF TRYGUES	L_	149 781	!36170	61 102		12.7	L	194	167	_15A	CONTENIDO DE CONTAMINANTES COMO P	NCIENTO EN	PESO	
	ž.	GAS 1.50 PESHE 1 DE TANQUES	1	273616	521 769	312 PAI		12.7		194	167	158	DE RZUFRE :			
	9	REEN. DRINNICESHMENTO	L	un cre	31111E	140512		142.2			197		- GHSOLEG : 2.0 %		• •	
	,	COSTE MY A AMACEYMMENTO	L	157173	-	A7075		11.1			154		- GHSWED LIGERD, GASOLE	PESPOC.	CARGA .	NEUT.
	5	VESTED & A PLANE ENGINEENTO	1	143164	130148	17708		71.1			197		LIGERO, NEUTRO , COR			
	6	VESTED LA PLANE ENAMENTO	1	123310	112 100	62 152		71.1			170		RECIRCULACION 2. 1 RECI			
	7	GASOLET H ALT ALENAMIENTO	L		10 176	270ER		71.1			122		RESIDUO: 3.0%	-4-40-5H-07-W		-
	8	CH-UR 22 FH-101	1	123 m2		394583		14.2		194	147	154				
	9 '	(A+10 15 1A-101 7 6A-102	1	397583	326619	197291		335.0		199	161	150				
	10	CF SH SE ER-101 Y EN-102	1	397565	328617	197 291		310		1	296			•		
	"	CP. 60 GF ER-103 Y EP-104	1	399 58!				285		1	187					••
	12	CHREN SE EN-105 Y EN-106	1		321-19			260		348	207					
	13	CRAGA DE EN-101 Y EN-108	1		5. 6 619			255		378	318					• •
	14	SIFER DE EN-109 Y EN-110	1		5248M			205		775	338				• • • • •	
	15	Ci+50 12 E4-111 7 E4-112	1	39"5A.	į			185		793	449					
	16	FACA 4 [H-101 1 8A-102	1	397 (A)				85		103	767					
	17	SRITOR DE EN-INI Y BA-102	4/4	39491	_	191 4EF		-5.04		.740	649					
	16	CASSA A DA-101	LN	241116		197 400		-10.04		700	668					
	19	DESTUPLE LATER OF DAVIN	10		25.297	11929		-11.20		204	201					
	20	SASOLONE CUPSTADO DE GA-113	1	1683		ASA.		71.1		1 217	120	 				
				112702				-11.19		207	201					
	21	CASCLEO CE CA-101	+-		10 146			111.1		207	201					- - •
	- 22	6830180 St 6H-104	++		652421			17.0		207	201					
	23	6450(60 66 68-103	1-	1 035 675				-11.05	 	1 601	150	 				·-·-
	24	GPSOLEO DE EC-101		254637				-10.91		445		427				
	1 25 -	RECIRCULACION 1 DE DA-101	1/1	256637							434	727	·			
	26	RECIRCULAÇION 1 DE GR-105	+	+				59.0		442	737	727				
	27	SECIRCULACION DE ER-103 Y CA-10			11587			-10.21		+	325	 				
	24	RECIRCULACION 1 A DA-101	+-	254437						1-0	325	1 200				
	29	CHINAGO OF HERVIOD ADA-IN'	14	177677		12 379	 	-10.77		50A	501	.476				
	10	VOITRES OF MICE	· V		230%	II AID		-10.19		497	771	167				
	31	MEDIKA MISER DE DA-102	1	123310		62 483	 	-10.56	 	1997	761	111				
	32	VESTRA INTERD OF KA-106	1,	1233/6	111 100	162 7/3	Ļ	126.1	L	161	761	477				
OTAS.					•						VISION CHA	0	93 23-nov-85 2 3 4	9	6	
	′	*			i				•		AB POR	N. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1.	83 23-NOV-ES 字子			<u>.</u>
1	•				í		,				R POR	1001				†

RESIDENCE OF PERSONS IN PROPERTY OF PLANTS SOCIETALES

DATOS DE PROCETO I HA DISEÑO DE TUBERIAS N'ESPECIFICACIONET DE INSTRUMENTIS

EVIE PENEL		PLANTA	A ///		DESTIL		LOCALIZACION TULA						PROYECTO NO E-1255 F. A 2
	HUMETRO		1		LUJ	0		E 5 1 0		TEMP	TEMPERATURA		
DIAGRAMA DE CORRIENTE		SERVICIO	FASE	16 / N			. Ib/pulg² man		ok			OBSERVACIONES	
	COMPENSE			MAX	NOR	MIN	MAX	NOR	MIN	MAX	HOR	MIN	<u> </u>
120 - 63	25	RECIPCULACION 2 DE DA-101	1	178525		15 513		-10.67		SYA	211	روز	
	37	RECINCULACION 2 DE GA-107	L	176525	126 762	15 513		57.5		548	57/	237	
	35	EFCIRCINACION 2 OF CA-101 Y CA-10.	8 1	148525	126962	15 5/3		37.3			4/0	Ii	
	36	RECIPCULACION 2 A DA-INI	1	148 525	126 762	15 513		-10,58			4/0		
	37	EVIKADA Z LICUIDO A DA-103	L	178124	161 R 73	15334		- M.SO		592	571	582	
	38	VARCES SE DA-103	٧	31.134	35 701	20 012		- 10.50		579	575	510	
	39	NEHTAD TO DE CA-103	1	17.167	130 PIT	11100		-10.27		565	545	557	
	10	120180 90 0E 6A-108	1	173167	130 149	17 115		191,1		565	545	557	
	71	NEUTRO TO DE LA-101 Y EA-102	1	193 167	130 149	17 108		126.1			237		
	42	RECIRCULACION 3 DE DA-101	1	262 CH	207 164	124 304		-10.3A		620	620	614	
	73	SECON WINCION 3 DE GA-101	1	2520E	207 184	127 306		64.7		620	620	614	
	47	PROPERTURAL S DE ER-101 Y ER-11	0 1		202 186			34.7		SIP	5/0	750	
	75	RICHCULACION S A DA-101	11	282015	207 186	124 206		-10.27		510	510	150	
	76	ENTOPO IF LICITION A DA-104	IL	204 15 F	-	112 395		-10.27		649	647		
	41	VAFORES OF CA-104	TV	54 552		30 441		-10.27		631	631		
	48	CORTE PY SE CH-104	1	157 173	-	£4018		-10.04		615	615		
	79	LOUTE MY LE AP-110	14	157/73	_	6y elf		171.1		615	615		
	50	(CITE # 7 FE ER-105 1 EA-106	14	159 143	_	FYCIA		126.1		355	355	•	
	21	RESIDUO DE UN-101	17	111090	3/3 7/1	140512		- 1.60		700	622		And the state of t
	52	MENUALE CAMIL	11	4/1 090	112 116	140 512		271,2		700	623		
	53	IFSAMO GE ER-III T FR-112	L	111 of		140572		117,2		515	WF		
	60	VER F BE NG P & BA-101 1 64-10.		15220	10511			50.0		214	291		
	61	VALLE DE DE DE AL ER-101 Y 68-101		1: 220	10577	6211		45.0		650	650		
	62	VF=-F CE KSWA F UR-102	V	3 878	3 4/16	1977		10.0		650	650		and the second s
	63	IFFEL DE BEUR A DR-102	V	730	39//	2384		10.0		650	630		
	64	VPF OF PEUA A DO-104	y	7637	-	25/A		10.0	l	650	150		A STATE OF THE PARTY OF T
	65	ASUA CONDENSADA DE GA-112	1	101660	7341			72.7	[1	120		The state of the s
			1	1				1		1	1		The second secon
						T	-			1	J		And the second s
			7-					1		1	1		Particular to the Control of Cont
						l							The first can define the assessment assessment to the past of the first of the firs
			\Box										7 11000 1000 1000 1000 1000 1000 1000 1
OTAS.										1-1	VISION	. 0	3 4 5 6
							٠,				СНА		-A3 /3-x61-A3
		. '1		•	•		,				AB POR	G1P/	

EJEMPLO:

Una vez que el arreglista recopiló esta información se procede de la siguiente manera para elaborar el arreglo.

Primero, localizar en el diagrama de tubería e instrumen tación la línea que se va a diseñar, en este caso ilustrativo se desea diseñar la línea 10"/14" P 33019, con clase BlA, tem peratura de operación 222°C, presión de prueba 21.9 kg/cm². Esta línea se localiza en el DTI (Diagrama de Tubería e Instrumentación), número 30 (ver fig. 4) del contrato 1185, plan ta "Adición de las secciones de fraccionamiento y tratamiento a la Planta Combinada".

Como se puede observar, en el DTI se identifica muy bien esta línea, también se ven los equipos a los cuales interconecta, estos son: el horno BA-301 y la torre de destilación - atmosférica DA-301. Se nota que se están manejando diferentes diámetros, estos son: 8, 10 y 14 pulgadas.

A continuación el arreglista, debe consultar el plano general de equipos. Esto es con el fin de ver qué distante está un equipo de otro, también uno debe imaginarse la ruta que puede tener el arreglo.

Posteriormente, se debe consultar el Plano de Soportes - Elevados (rack), con el propósito de observar los espacios - disponibles por donde puede pasar la línea, siempre deberemos cumplir con las normas que rigen a esta especialidad.

Ya que se ha visualizado todo el trayecto y se han determinado distancias, espacios y todo lo que tendrá la línea, se pasa a trazarla y a levantar los dibujos isométricos correspondientes, estos nos dan una representación gráfica muy útil empleando tres ejes de referencia.

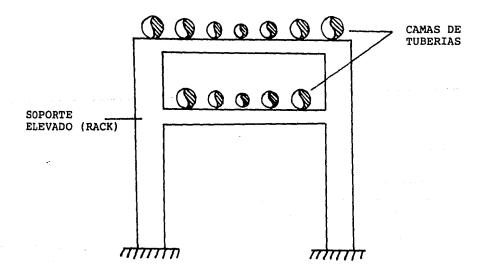
Una vez que el diseñador ha identificado los equipos que conecta la línea de transfer del ejemplo presentado, procede a IMAGINAR las posibles rutas que puede emplear y esto es como una distribución de planta en forma burda. Tiene dos puntos de referencia fijos, uno se encuentra en el horno (BA-301) y otro localizado en la torre (DA-301); de ahí, la primera opción que se podría manejar sería unir los equipos con tubería recta, siendo el trazo más óptimo. Sin embargo no se puede realizar debido a las restricciones de espacio que la planta en sí presenta.

La primera de ellas sería: la estructura para tubería - elevada (rack) y adicionalmente toda la gama de tuberías que corren sobre las camas del mismo, a su vez los diferentes equipos que se encuentran adyacentes a la zona en cuestión. - (ver Plano de Localización General).

En base a todas estas restricciones, el diseñador tiene que elaborar el arreglo, basándose en el criterio de espacio limitado, muchas veces de mayor importancia que el de posibles criterios de optimización, o en otras ocasiones debido a fac-

tores externos. En base a todo esto el diseñador arreglará la línea en los espacios disponibles.

Para comenzar a diseñar, el diseñador tendrá a la mano los planos de tuberías sobre soportes elevados (rack), en este - ejemplo se observan a continuación. Posteriormente el diseñador tuvo que tomar en cuenta una restricción que es que la línea de transfer presentada tiene que ir hasta la cama superior de tuberías a un nivel de 108 (8 mts.). Posteriormente se debe observar que se tiene un ancho de cama de 10 mts. En el se encuentran 4 líneas ya fijas, el nivel de las cuales ocupan el centro de la cama, también se debe tomar en cuenta la distribución de las líneas dentro de la cama. Esto es, que las líneas de mayor diámetro deben de ir a los extremos y las de menor en el centro como se observa en la siguiente figura.



Esto se debe a que la tubería de mayor diámetro es más pesada, pues con esta distribución se evitará que la soportería llegue a pandearse por la concentración del peso en el centro de la cama de tuberías. Una vez que se encontró su situación y lugar correpondiente, el diseñador traza la línea a través del Rack hasta sacarla. Cuando ésta llega a la coordenada norte 18.500. Se hace notar que la línea se encuentra cargada hacia el lado en donde está la torre, pero se puede ver que la línea fue diseñada solamente tomando en cuenta los espacios disponibles, y así, se perdió de vista el punto de tratar de optimizar el diseño.

Una vez realizado el diseño y de haberse cerciorado que - ésta no tiene interferencias con alguna otra, se deja y se le da la autorización.

Este es precisamente el problema que se tratará de resolver mediante esta investigación que proporcionará una metodología y la aplicación de técnicas más científicas para poder llegar al diseño óptimo. Con mayor razón es necesario optimizar - las líneas de transfer dentro de una planta industrial.

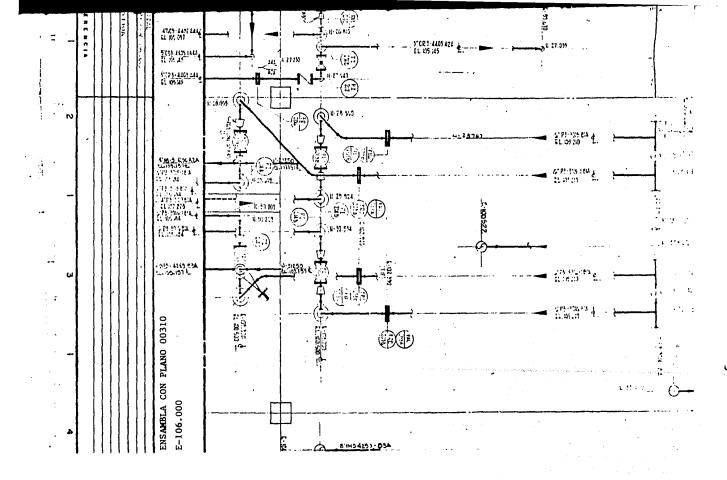
En fin, como el ejemplo lo muestra, en ningún momento se ve que se haya tratado de optimizar el diseño, y al final se editaron los dibujos correspondientes de tal línea.

M: 101 ORIGEN A STANCT OF THE STANCE OF THE 26 2516 DE CALL 7 3--CONTA S :2:301 ٠<u>/</u> ., 1 1. 21.520 :<u>-</u> 1 --FIG. 4 D.T.I. No. 030 3/3 CONTRATO 1185 (mm) PETROLOS MEXCANOS

FALLAS DE ORIGEN

. ;

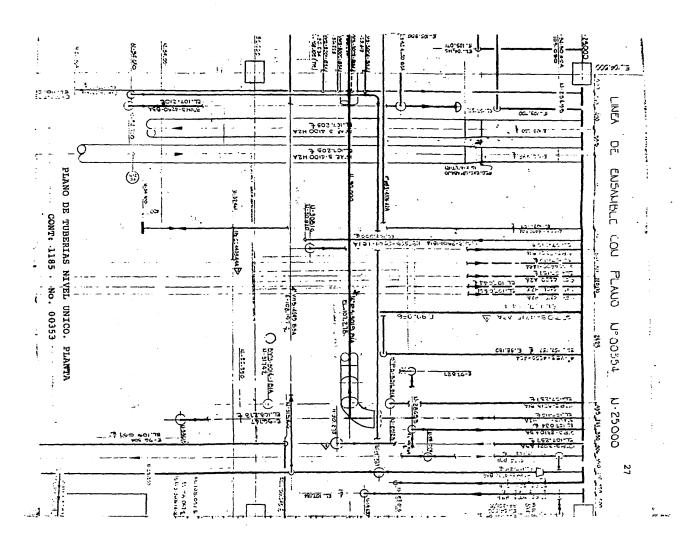
PLANO DE TUBERIAS NIVEL UNICO. PLANTA AREA "I" CONT: 1185 No. 00310	(n, w-1)		
TINIED TE E	PLANO 00308 E-106.000	ENSEMBLE CON	25
	:		

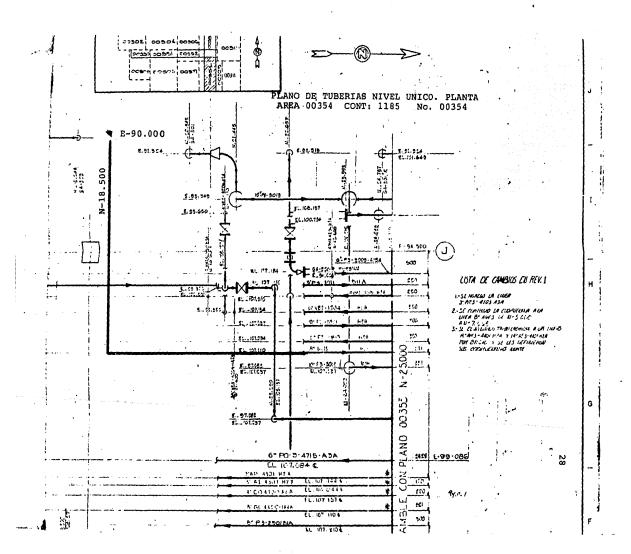


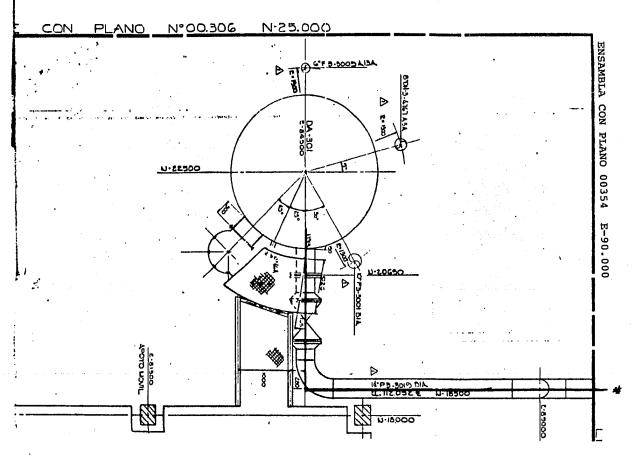
PLANO DE TUBERIAS NIVEL UNICO. PLANTA

AREA "G"

CONT: 1185 No. 00308



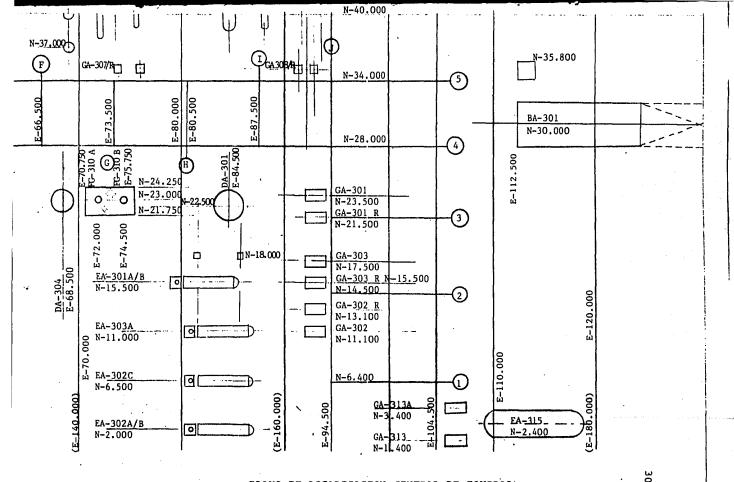




PLANO DE TUBERIAS PLANTA. NIVEL 112.000

AREA "F"

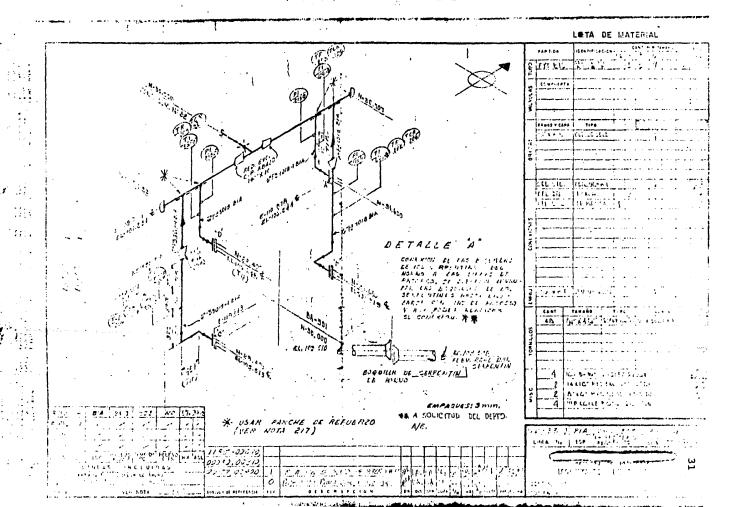
CONT: 1185 No. 00307-B



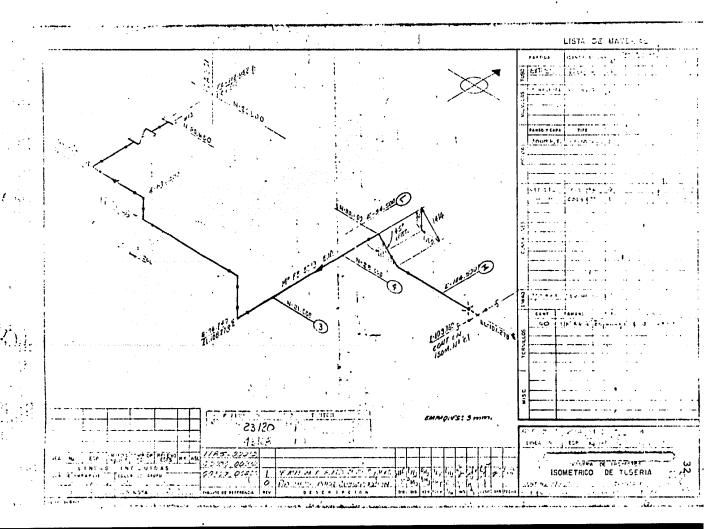
PLANO DE LOCALIZACION GENERAL DE EQUIPOS
"SECCION FRACCIONADORA Y TRATADORA PLANTA COMBINADA"

CONT: 1185

ISOMETRICO DE TUBERIA 10"/14"P33019 B1A HOJA 1 DE 2



ISOMETRICO DE TUBERIA 14" P33019 B1A HOJA 2 DE 2



CAPITULO II

APLICACION DE LA TECNICA DEL CAMINO CRITICO EN ARREGLOS DE TUBERIAS

2.1 EXPLICACION DE LA TECNICA. Las siglas Pert, son la abre viación de "Program Evaluation and Review Technique", su traducción al español significa; Técnica de Evaluación y Revisión de Programas.

Es una técnica de administración de proyectos, de las - más discutidas en los últimos tiempos. Su repercusión en los medios empresariales fue pocas veces igualada en la historia de la administración. De extraordinaria flexibilidad, puede - ser utilizada en cualquier tipo de proyecto que incluya acti-

vidades ordenadas e interdependientes que por su complejidad deban ser planeadas y controladas.

Aunque reciente, el método se fundamenta en una serie de conocimientos ya utilizados hace mucho tiempo en los círculos empresariales. Las tentativas de aplicación sistemática en la planeación tampoco son recientes, han sido el resultado de la complejidad creciente de las variables que intervienen en las decisiones ejecutivas.

El Pert es un sistema técnico que disciplina la elaboración de un proyecto y el control de su ejecución mediante el empleo de diagramas y la representación gráfica.

Existe una técnica parecida al Pert y conocida como CPM o "Critical Path Method".

La combinación de estos dos métodos dió origen al actual método del camino crítico, en el cual se utiliza el control - de los tiempos de ejecución y los costos de operación para - buscar su optimización.

El método del camino crítico, se define como un proceso lógico de planeación, ejecución y control de todas y cada una de las actividades que intervienen en un determinado proceso que deberá desarrollarse en el menor tiempo y costo posible.

METODOLOGIA. El método del camino crítico, comprende las siguientes fases principales:

- Planeación.

- Ejecución.
- Control.

PLANEACION

Consiste en determinar lo que se debe hacer, cómo hacerse, qué acción debe tomarse, quién es responsable de ella y por qué. La planeación se compone de las siguientes etapas:

- Lista de actividades.
- Matriz de secuencias.
- Matriz de tiempos.
- Red de actividades.
- Costos y pendientes.
- Comprensión de la red.
- Limitaciones de timpo y recursos.
- Matriz de elasticidad.
- Probabilidad de retrazo.

EJECUCION

Para llevar a cabo esta fase o sea la aplicación de todas las actividades inherentes al proyecto, es necesario contar con la aprobación de todas las personas directoras o responsables de los procesos que intervienen en el proyecto.

CONTROL

Consiste en los diferentes medios que nos permiten comparar los resultados reales con los estimados, con el fin de corregir las desviaciones.

La planeación es la fase más difícil y la que consume más tiempo en la aplicación del método del camino crítico.

LISTA DE ACTIVIDADES:

El primer paso a seguir es la identificación de todas las actividades que intervienen en el proyecto. Esta información - se obtendrá del personal asignado en la ejecución del mismo. - Al llevarse a cabo la relación de actividades, no es necesario que se listen en orden de ejecución, pero sí es conveniente - porque evita que se olvide alguna de ellas. Sin embargo, si se omite alguna actividad, en el trazo de la red se descubrirá - cuál es la actividad faltante.

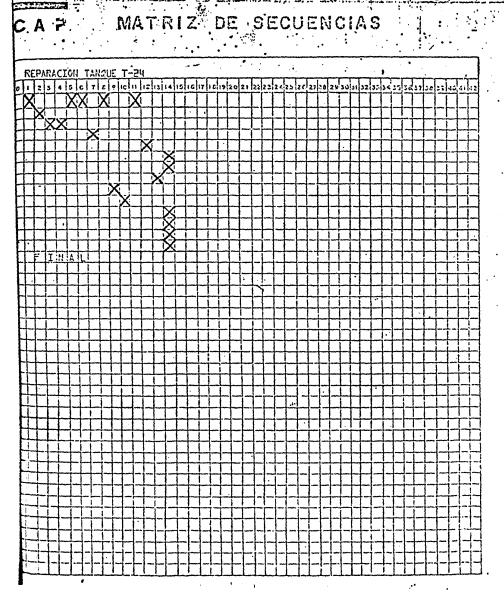
MATRIZ DE SECUENCIAS:

A fin de poder determinar la matriz de secuencias, se procederá a preguntarle a los responsables de la ejecución, cuáles actividades deben hacerse al terminar cada una de las que aparecen en nuestra relación.

Hay que tomar en cuenta que esta matriz no es la definit<u>i</u> va, debido a que generalmente se hacen ajustes posteriores de acuerdo a las limitaciones existentes para la ejecución del -proyecto.

En la fig. No. 6, tenemos el formato a utilizar para determinar la matriz de secuencia, en el cual iremos marcando - con una X en el casillero correspondiente, para indicar que actividad podemos hacer al terminar cada una de las que tenemos





en la relación.

MATRIZ DE TIEMPOS:

Con la ayuda de personas que conoscan el trabajo, se procede a fijar los tiempos de duración de cada actividad, ya sea en minutos, horas, días, meses y años, con la condición de que se tenga la misma medida para todo el proyecto.

Para cada actividad se requieren tres cantidades estimadas: tiempo medio (M), tiempo óptimo (O) y tiempo pésimo (P).

TIEMPO MEDIO (M), es el tiempo normal que se requiere para la ejecución de la actividad, de acuerdo a la experiencia - de la persona que proporciona la información.

TIEMPO OPTIMO (0), es el menor tiempo posible en que se puede ejecutar la actividad sin importar la cantidad de recursos humanos, materiales y financieros que se requieran.

TIEMPO PESIMO (P), es el mayor tiempo que podría presentar se ocasionalmente como consecuencia de accidentes, falta de su ministros, causas no previstas, etc.

Con base en los tiempos anteriores y utilizando la fórmula Pert, se procederá a calcular el tiempo estándar (t).

$$t = \frac{O + 4M + P}{6}$$

TIEMPO ESTANDAR (t), es igual al tiempo óptimo, más cuatro veces el tiempo medio, más el tiempo pésimo y la sumatoria dividida entre seis.

Teniendo determinada la matriz de secuencias y la de tiempos, se integran para formar la matriz de información la cual sirve para el trazo de la red.

RED DE ACTIVIDADES.

Una red de actividades es la representación gráfica de un proyecto, mostrando la intervención entre éstas y el camino cr $\underline{\mathbf{1}}$ tico, también es llamado Diagrama de Flechas.

Una actividad es una parte de un proyecto la cual consume tiempo y recursos, además tiene definido su tiempo de inicio y terminación. Las actividades pueden ser físicas o mentales, como: estudios, dibujo, construcciones, etc.

Los puntos de inicio y terminación de una actividad son - llamados: eventos o nodos.

REGLAS BASICAS PARA EL TRAZO DE UNA RED.

- 1.- Antes de que una actividad pueda iniciarse, todas las que le preceden deben haberse terminado.
- 2.- Las flechas indican solamente la interrelación que existe entre las actividades; no son vectores, escalares, ni representan medida alguna (Excepto en la red medida).
- 3.- Los números de los eventos no deben ser duplicados en la red.
- 4.- En los casos en que haya necesidad de indicar qué actividad tiene interrelación o continuación de otra, se dibujará entre ambas una línea punteda llamada línea de liga o Ficticia,

y no consume tiempo ni recursos.

El trazo de la red se puede hacer de dos diferentes procedimientos:

RED MEDIDA:

Para dibujar la red medida se emplea papel cuadriculado in dicândose en la parte superior la escala seleccionada de acuerdo a las unidades de tiempo de cada actividad. Como no se conoce la duración del proyecto el intervalo sólo es aproximado - (ver fig. 7).

RED DE VENCIMIENTOS SUCESIVOS:

Este procedimiento se utiliza en los proyectos que tienen actividades con tiempos desproporcionados entre sí, la red medida resultará impropia para la lectura, por lo que será necesario suprimir la escala y respetar únicamente la matriz de información. A esta red de información se le llama de Vencimientos Sucesivos, para el trazo de esta red, el primer paso a seguir es, dibujar una red exclusivamente de secuencias, indicando en cada actividad el número de identificación y el tiempo estándar.

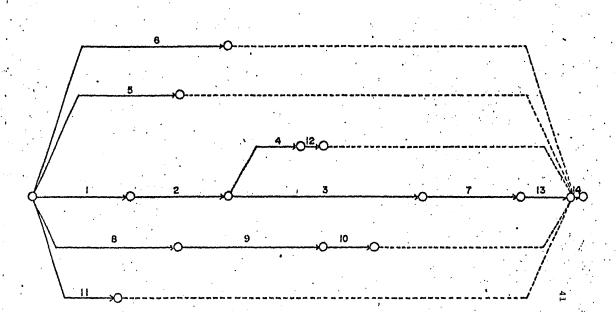
COSTOS Y PENDIENTES.

El siguiente paso de la fase de planeación es la obtención de los costos correspondientes a cada actividad ejecutada en tiempo estándar y en tiempo óptimo.

El costo para las actividades realizadas en tiempo estándar se denomina costo normal (\$N) y las ejecutadas en tiempo óp

Fig. 7

REPARACION TANQUE T-24 A RED MEDIDA



F-7

timo se les llama costo límite (\$L).

Con los costos y los tiempos ya definidos se determinan - las pendientes de las actividades.

Se llama pendiente al incremento de costo que sufre la actividad por cada unidad de tiempo que se comprima de su duración original.

En sí, la pendiente es la relación entre el incremento de costo y la reducción del tiempo.

Se determina de la siguiente manera:

$$m = \frac{\$L - \$N}{t - o}$$

Para aclarar los conceptos de costos y pendientes se cita el siguiente ejemplo:

DESARROLLO DE UN CAMPO PETROLERO

PRIMER PASO. - Obtención de la relación de actividades, - (fig. 8), con las personas que conocen el trabajo a realizar.

SEGUNDO PASO. - Determinar la matriz de secuencias (fig. 9).

TERCER PASO. - Con base en los tiempos, óptimo, medio y pesimo, calcular el estándar y elaborar la matriz de tiempo (- fig. 10).

CUARTO PASO. - Integrar la matriz de información (fig. 11) y con estos datos procedemos a dibujar la red a tiempo estándar (fig. 12).

QUINTO PASO .- Con los costos obtenidos por actividad a -

tiempo estándar (\$N) y a tiempo ${\rm optimo}$ (\$L) procedemos a calcular la pendiente (m) e integramos la matriz de pendientes $({\rm fig.}\ 13)$.

SEXTO PASO.- Con los datos anteriores procedemos a trazar la red de pendientes (fig. 14), en la cual vamos a marcar lo siguiente:

a= número de actividad.

m= pendiente.

t= tiempo estándar.

o= tiempo óptimo.

SEPTIMO PASO.- Comprimir la red; esto se llevará a cabo - analizando los diferentes caminos, desde la actividad inicial - hasta la final y sumar los tiempos óptimos de cada una de ellas. Se tomará el camino que tenga mayor duración osea el camino crítico a tiempo óptimo. Se procede a trazar la red a tiempo óptimo (fig. 15) anotando los siguientes datos:

a= actividad.

4= incremento por actividad.

E= tiempo estimado

a = número de unidades de tiempo que se redude multiplicado por la
pendiente (m).

A continuación se calcula el costo del proyecto, tomando en cuenta lo siguiente:

Costo del proyecto= gastos fijos + gastos de las act \underline{i} vidades + incremento por actividad.

RELACION DE ACTIVIDADES

- 1.- Proyecto para la Explotación con bombeo mecánico.
- 2.- Caminos de Acceso.
- 3.- Pozos (peras).
- 4.- Lineas de Recolección.
- 5.- Presas (reacondicionamiento).
- 6.- Reparación de Pozos.
- 7.- Material Requerido.
- 8.- Evaluación de Resultados.
- 9.- Aprobación del Proyecto.
- 10.- Bases de Concreto.
- 11.- Equipos de Reparación.
- 12.- Evaluación de Resultados.
- 13.- Aprobación del Proyecto.
- 14.- Caminos de Acceso.
- 15.- Perforación de Pozos.
- 16.- Bases de Concreto B.M.
- 17.- Fracturamientos.
- 18.- Baterías de Separadores.
- 19.- Estaciones de Bombeo.
- 20.- Lineas de Descarga.
- 21.- Lineas de Recolección.
- 22.- Redes de Energía Eléctrica.
- 23.- Modificación de unidades superficiales de B.M.

MATRIZ DE SECUENCIAS

ACTIVIDAD	SECUENCIA
,	1
enegt v Miller i protest freez en en en et en Hermanister en	.
	5
4	
	6
6	8
	2,3,4
8	9
9	10
10	11
10	12
12	13
13	14,18,19,20,21,22
14	15
15	16
16	17
17	-
18	. -
19 ,	ing and the second section of the section of the second section of the section of the second section of the section of
20	-
21	
22	23
23	-

Fig. 9

MATRIZ DE TIEMPOS

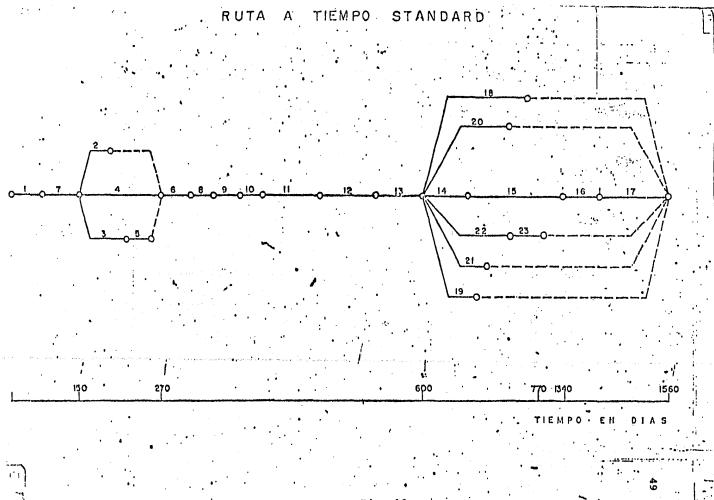
ACTIVIDAD	0	М	P	t
기 : 이 시 연락이 되었다. 기 (1) 전 : 경영소 (1) 전 :				
	30	60	90	60
2	7	10	12	10
3		10	12	10
4	90	120	150	120
5	5	10	30	13
6	30	30	30	30
7	60	90	120	90
8	30	60	90	60
9	5	5	5	5
10	10	20	30	20
11	150	150	150	150
12	30	60	90	60 ·
13	5	5	5	5
14	20	40	60	40
15	600	700	800	700
16	50	70	90	70
17	150	150	150	150
18	150	160	170	160
19	50	60	70	60
20	140	150	160	150
21	60	70	80	70
22	100	120	140	120
23	40	50	60	50
				. *

Fig. 10

MATRIZ DE INFORMACION

ACTIVIDAD	SECUENCIA	TIEMPO
0		
1	7.	60
2	6 6	10
3	5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1	10
4	6	120
5	6	13
7	2,3,4	90
8	9	60
9	10	5
10	11	20
11	12	150
12	13	60
12	14,18,19,20,21,22	5
14	15	40
15	16	700
16	17	70
17	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	150
18	-	160
19	· •	60
20		150
21	-	70
22	and the second section of the second	120
23		50

Fig. 11



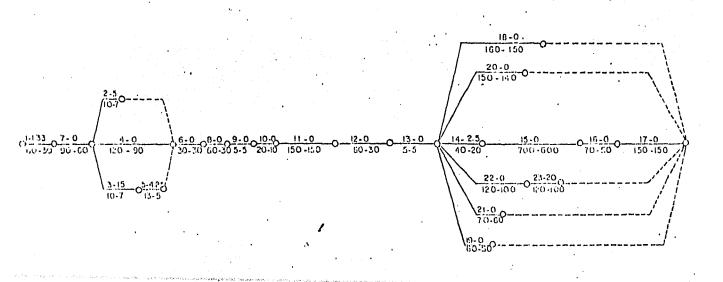
g. 12

MATRIZ DE PENDIENTES

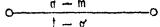
ACTIVIDAD	T	0	\$N	\$ L	m
1	60	30	80	120	1.33
2	10	7	50	65	5.00
3	10	7	45	90	15.00
4	120	90	1,400	1,400	0.00
5	13	5	50	60	6.25
6	30	30	600	600	0.00
7	90	60	3,000	3,000	0.00
8	60	30	0	0	0.00
9	5	5	0	0	0.00
10	20	10	30	30	0.00
11	150	150	150	150	0.00
12	60	30	0	0	0.00
13	5	5	0	0	0.00
14	40	20	2 5 0	300	2.50
15	700	600	50,000	50,000	0.00
16	70	50	1,500	1,500	0.00
17	150	150	3,000	3,000	0.00
18	160	150	5,000	5,000	0.00
19	60	50	1,500	1,500	0.00
20	150	140	7,000	7,000	0.00
21	70	60	2,000	2,000	0.00
22	120	100	5,000	5,000	0.00
23	50	40	500	700	20.00

Fig. 13

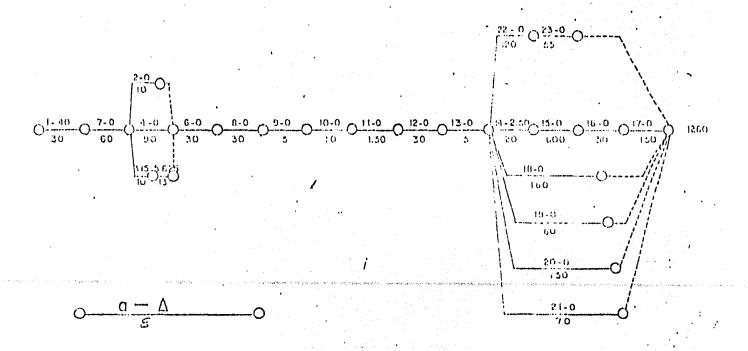
RED DE PENDIENTES



$$m = \frac{3-3N}{1-\alpha} \qquad 0 \qquad \frac{n-1}{1-\alpha}$$



COMPRESION DE LA RED A TIEMPO OPTIMO



- 2.2 APLICACION EN DIVERSOS CAMPOS. Recién incorporado al número creciente de instrumentos cuantitativos para la toma de decisiones en los negocios, el método del camino crítico representa una técnica eficaz pero fundamentalmente sencilla para analizar, planear y programar proyectos grandes y complejos. Esencialmente este instrumento proporciona un método para determinar:
 - 1.- Cuáles trabajos o actividades, de los muchos que incl \underline{u} ye un proyecto, son críticos en cuanto al efecto que tiene sobre el tiempo total del proyecto.
 - 2.- Cómo programar óptimamente todas las actividades del -proyecto y concluirlas en una fecha determinada a un -costo mínimo. Son muy diversos los tipos de proyectos -que se prestan al análisis por camino crítico , según se sugiere en la siguiente lista de aplicaciones:
 - La construcción de un edificio o una carretera.
 - La planeación e introducción de un nuevo producto.
 - El paro periódico de una unidad para revisión en una refineria petrolera (u otros proyectos de mantenimiento).
 - La instalación y la corrección de algún defecto en un sistema de computadoras.
 - Proyectos de investigación y diseño de ingeniería.
 - La programación de la construcción y reparación de navíos.

- La manufactura y montaje de un generador grande (u otras operaciones por ordenes de producción).
- Procedimiento de recuento para el lanzamiento de proyectiles.

Cada uno de los proyectos citados poseen varias características que son esenciales para ser sometidos a un análisis por camino crítico. Por ejemplo:

- 1.- El proyecto consiste en un conjunto bien definido de tareas (o actividades) que al ser terminadas, señalan el término del proyecto.
- 2.- Las actividades pueden ser iniciadas e interrumpidas independientemente la una de la otra, dentro de una se cuencia dada.
- 3.- Los trabajos están ordenados, es decir, tienen que ser realizados en secuencia tecnológica. Por ejemplo, hay que construir el cimiento de una casa antes que levantar los muros.

El camino crítico es substancialmente la ruta que señala - los puntos de embotellamiento. Sólo encontrando maneras de acelerar trabajos a lo largo del camino crítico, se puede reducir el tiempo del proyecto total; el tiempo requerido para realizar trabajos no críticos no es pertinente desde el punto de vista de - duración total del proyecto. La práctica frecuente (y costosa) de acelerar todas las actividades de un proyecto para reducir el -

tiempo total de este de vuelve innecesario. Sólo un 10% de las actividades en proyectos grandes son críticas (esta cifra varia rá de un proyecto a otro). Por supuesto si se encuentra una manera de acelerar uno o más de los trabajos críticos, entonces no solamente de reducirá el tiempo total del proyecto, sino que el camino crítico en sí puede modificarse.

Debido a su gran potencial de aplicaciones, tanto el método del camino crítico como el PERT han tenido un desarrollo intensivo en la última década. Este esfuerzo ha recibido un gran
estímulo, en parte debido a los requisitos de la Fuerza Aérea Norteamericana principalmente (y tambien de otras agencias guberna
mentales y privadas en los E.E.U.U.), que exigen que los contra
tistas utilicen estos métodos en la planeación y control de sus
trabajos. He aquí algunos ejemplos del progreso alcanzado.

El Sr. J. D. Wiest, profesor adjunto de la universidad de California en los Angeles, ha desrrollado extensiones del algoritmo de nivelación de la carga de actividades. Estas extensiones son los así llamados Programas SPAR (Sistema de Programación para la Asignación de Recursos) para programar proyectos que tienen recursos limitados.

Un desarrollo contemporáneo realizado por C-E-I-R, Inc., - ha producido RAMPS (Asignación de Recursos y Programación de Multiproyectos), que es similar, pero no idéntico.

La versión más reciente de PERT llamada PERT/COST, fue de-

sarrollada por las fuerzas armadas y por varias empresas para usar en proyectos de desarrollos de sistemas de defensa armada bajo contrato gubernamental. Esencialmente PERT/COST añade la consideración de los costos de recursos a la programación producida por el procedimiento PERT. También se indican maneras en que se puede efectuar nivelaciones. Otras versiones recientes se llaman PERT II, PERT III, PEP, PEPCO Y SUPER PERT.

Debido a las características del método del camino críti co antes mencionadas, y especialmente su lógica intuitiva y atracción gráfica se trata de un instrumento de decisión que puede encontrar una amplia apreciación en todos los niveles de gerencia. La gráfica de proyecto ayuda al supervisor a com prender la secuencia de trabajos y la necesidad de ejercer pre sión sobre los que son críticos. Para el gerente que se encar qa de las operaciónes diarias en todos los departamentos, el método del camino crítico le permite medir el progreso (o retrazo), trazar los planes y tomar la acción apropiada rápidamente cuando sea necesario. La sencillez de éste método y su habilidad para enfocar la atención sobre áreas problemáticas cruciales, lo convierten en un instrumento ideal para la alta gerencia. Sobre ella recae la responsabilidad final de la pla neación general y la coordinación de tales proyectos, a la luz de los objetivos de toda empresa.

2.3 APLICACION EN EL ARREGLO DE LAS TUBERIAS EN REFINERIAS DE HIDROCARBUROS. Dentro de un proyecto de ingeniería para la - construcción de una Planta de Refinación de Hidrocarburos el diseño de los arreglos de las tuberías juega un papel importante, ya que éstas son las interconectan los equipos.

En la planta que se esta analizando dentro de la sección de proceso se cuenta con 41 equipos y para servicios auxiliares se tienen 22, con esto nos podemos imaginar la cantidad de líneas de tubos que se necesitan para conectarlos. A su vez, la longitud de cada línea es variable; hay líneas que necesitan más de 100 metros de tubo, también tendremos que tomar en cuenta que para procesos que necesitan altas temperaturas, presiones elevadas, y por ende se requiere de tubería de aleación lo cual nos incrementa demasiado el costo de los materiales. En el proyecto de la planta redestiladora de gasóleo al vacío los equipos de mayor relevancia para la operación de la misma son:

- Calentadores de carga (hornos, 2 unidades).
- Torre redestiladora al vacío.
 - Agotadores.
 - Intercambiadores.
 - Enfriadores.
 - Tanques de balance.
 - Tanques de sello.

- Bombas.
- Separadores.
- Condensadores.

La distribución de la planta se puede obervar en la fig.

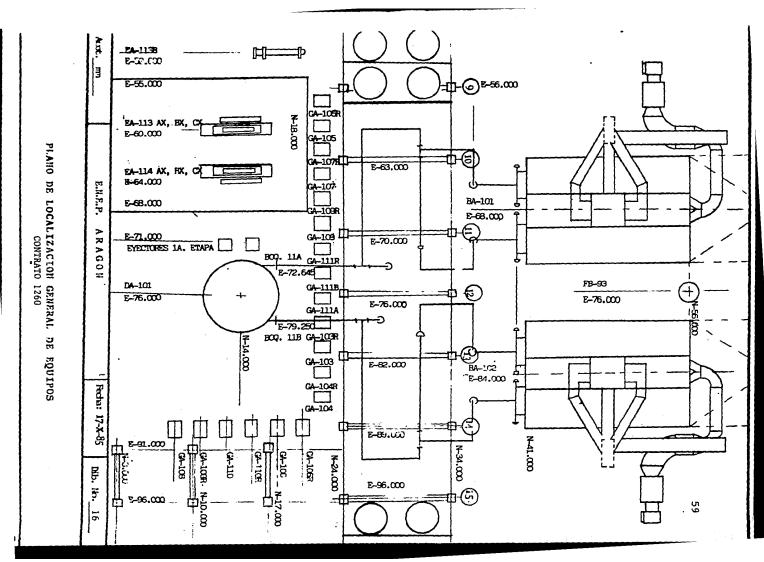
16. Aquí se observan todos los equipos con los que cuenta la

planta y esto nos da una idea de la importancia que tienen
las tuberías.

Por las tuberías se transportan los fluídos de un equipo a otro; de aquí la importancia de éstas en la operación y eficiencia de la planta durante el proceso. En el contrato 1260 - (planta redestiladora de gasóleo al vacío), un 50% del trabajo de diseño pertenece al diseño de los arreglos de las tuberías. Por tal razón, considero que la aplicación de las técnicas de optimización (PERT, camino crítico, etc.) en los arreglos de - las tuberías es importante, puesto que esto nos involucra la - optimización de recursos materiales, maximizar la producción, la eficiencia y también minimizar costos de operación, de conexiones, de tuberías, de accesorios y así como también disminuir el tiempo de residencia del fluído.

2.4 PROPOSITO DEL EMPLEO DE ESTA TECNICA EN ESTA ESPECIALIDAD.

Debido a que durante la elaboración del arreglo de tuberías por lo regular no se toma en cuenta la posibilidad de realizar
un diseño que contemple criterios de optimización, por lo tan-



to se ha decidido utilizar las técnicas de la ruta crítica, con el propósito de optimizar los arreglos de tuberías, en este caso en especial se aplicará en el arreglo de la tubería de trangfer.

Del arreglo que se tiene, se desea optimizar el diseño, es to se obtendra cuando se logren maximizar la flexibilidad del - trazo de la línea, las condiciones del proceso (mantener la tem peratura adecuada durante todo el trayecto del fluído dentro - de la tubería, conservando la presión de vacío requerida para - que pueda operar la torre eficientemente), y al unísono debemos de minimizar los costos de tubería y accesorios y los tiempos - de recorrido del fluído (tiempo de residencia del fluído).

Aunado al propósito del empleo de la técnica referida tene mos otro propósito, el generar una serie de alternativas para - poder llegar a optimizar el arreglo actual el cual, repetimos, fue elaborado sin ningún criterio de optimización. Estas alternativas se generarán gracias a un análisis profundo de las condiciones de la línea actual. Este análisis se basará en los - principios fundamentales del diseño y las normas que rigen esta especialidad.

En esta época moderna, en la cual se nota una marcada tendencia hacía el uso de computadoras, no se puede aceptar la idea de que algún profesionista no utilice esta herramienta valiosísima, la cual aplicada a sistemas ingenieriles y como ayuda en diversos problemas, nos reditúa unas ventajas formidables, como son:

- Velocidad de cálculo.
- Memoria de gran capacidad.
- Gran facilidad para manejo de información.
- Alta confiabilidad de resultados.

Por ${\tt Gltimo}$ se pretende que esta técnica pueda ser emple ${\tt \underline{a}}$ da por los diseñadores de tuberías.

CAPITULO III

EXPLICACION DEL ARREGLO ACTUAL

3.1 ANALISIS DEL TRAZO (FLEXIBILIDAD). El diseño inicial de un sistema de tuberías se define por los requerimientos de - las mismas para transportar un fluído de un lugar a otro y se basa en factores tales como la entrega de flujo volumétrico - requerido, minimizando las caídas de presión y pérdidas de - energía (Ver fig. 17).

Esto imlicará el buscar la economía, es decír, pensar en el concepto de optimización.

En varias ocasiones se han elaborado dibujos isométricos en cuyo trazo existe un exceso de flexibilidad, las principa-

RELACION-DISEÑO ESTRUCTURAL- DISEÑO FUNCIONAL DE TUBERIAS

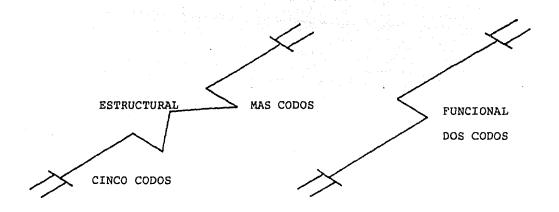


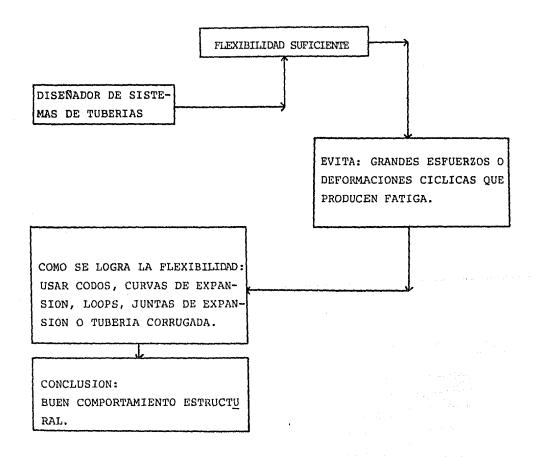
Fig. 17

ESTO OCASIONA:

- Longitudes de tuberías en exceso.
- Pérdidas de energía por fricción.
- Incremento de costo de operación.
- Aumento del costo de instalación.
- Mās soporterīa.

FACTORES QUE INTERVIENEN EN EL DISEÑO DE TUBERIAS

TIPO DE CONSTRUCCION	FACTOR
PLANTAS INDUSTRIALES O PETROLERAS	ECONOMIA PRODUCCION
PLANTAS NUCLEOELECTRICAS	MINIMIZAR CONTAMINACION AMBIENTAL
PLANTAS DE GENERACION DE ENERGIA (SUBMARINO ATOMICO)	LIMITACION DE ESPACIO



les causas de ésto son:

- Exceso de codos.
- Tramos largos de tubería.

Estas causas nos acarrean:

- Incremento en los costos.
- Pérdidas de energía por cambios de dirección.
- Soportes adicionales.
- Reducción de la frecuencia natural de vibración, por lo tanto, más suceptible a vibrar (fatiga).
- Se tendrán que adicionar amortiguadores.

Los soportes se diseñan para restringir movimientos en unas direcciones y permitir movimientos en otras. En el análisis de líneas, se debe de tomar en cuenta:

- a). LA FLEXIBILIDAD.
- b). LA SOPORTERIA.

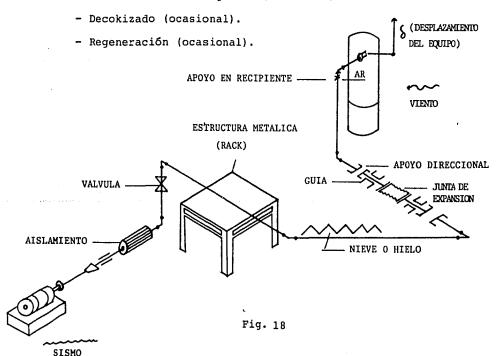
Esto debe ser bajo las condiciones de temperatura, presión, peso propio, viento, sismo, soportería y otros.

En un sistema de tuberías, se deben soportar diferentes tipos de cargas, unas son debidas a su propio peso, otras son de tipo climatológicas como son viento, nieve y también por sismo.

Otros tipos de cargas son las llamadas de operación, éstas son:

- Presión interna (variable).

- Presión externa (variable).
- Temperatura (variable).
- Efectos dinámicos (variable).
- Cargas ocasionales (variable).
- Soportería (variable).
- Movimientos de equipos (variable).
- Accesorios especiales (junta de expansión).
- Arranque (ocasional).
- Paro (ocasional).
- Condiciones de emergencia (ocasional).



Los problemas de un diseño complejo suelen ser efectos - dinámicos combinados con la acción del viento y sismo, se tienen fuerzas de impacto, vibración, esfuerzos peligrosos y fatiga del material.

La vibración puede ser causada por:

- a). Vibración de equipo conectado GA y GB (bombas y equipos rotatorios).
- b). Pulsación en el fluído provocado por equipos reciprocantes.

En donde se prevea vibración se tomarán en cuenta:

- a). Simentación adecuada en equipos rotatorios.
- b). Localización de apoyos y guías adecuados.
- No se deberá restringir el movimiento por temperatura.
- Uso de Sway Brace (controlador de vibraciones).
- Brazos rígidos.

Sí existe vibración por pulsación del fluído, se deberá apoyar en todos los cambios de dirección y se eliminarán vol \underline{a} dizos.

- c). Evitar la conexión de pequeños ramales.
- Sí se requieren las conexiones, se recomienda utilizar placas atiezadoras (Ver fig. 19).
- d). Cualquier cambio repentino de la velocidad del fluído o variación de presión, provoca choque hidraúlico (golpe de ariete).

PLACAS ATIESADORAS

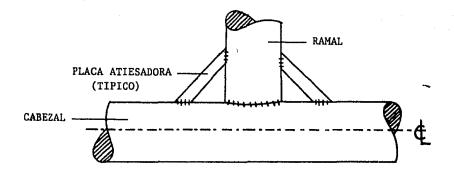


Fig. 19

Para este caso se deberá tener especial cuidado por el da ño que podría causar al equipo conectado.

En el diseño de tuberías y soportes, se requiere que las cargas vivas, cargas muertas y otras sean tomadas en cuenta.

CARGAS VIVAS - Peso del fluído - Peso de la tubería - Nieve - Componentes - Aislamiento

Para realizar una aceptable localización de soportes por peso propio, se deben de tomar en cuenta los siguientes puntos
de vista:

- Localizar soportes por peso propio usando el espaciamien to recomendado por el código.

- Etc.

- Considerar puntos de soporte existentes.
- Disminuir el claro por fuera del equipo.
- Disminuir el claro para cargas concentradas.
- Soportar cargas concentradas.
- Soportar cargas desalineadas.
- Disminuir claros para aislamiento o recubrimientos extras.
- Localizar soportes en cambios de dirección.
 - -- No en esquinas suspendidas.
 - -- Arriba o abajo de piernas verticales.

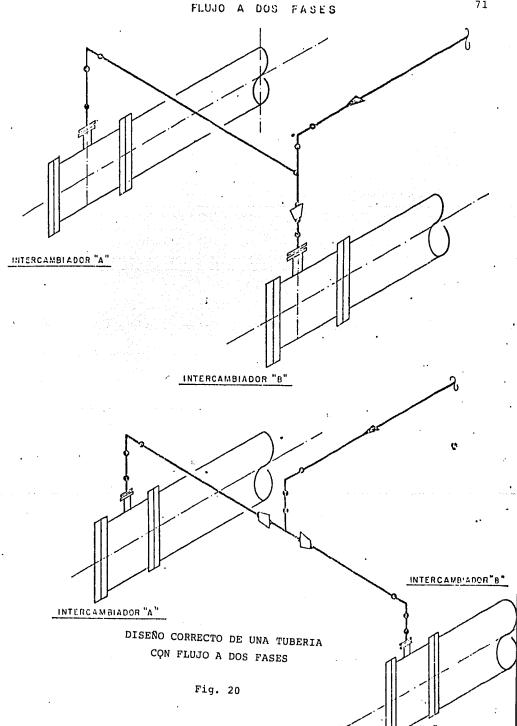
- Seleccionar el tipo de apoyo ya sea fijo, resorte variable o constante, basándose en el análisis por expansión.

El manejo de fluídos a dos fases, tiene algunas particularidades. Debido a la mayor fricción sobre el líquido, el va por fluye con más velocidad. Por esta razón, cuando se desea separar en cantidades iguales un flujo de estas características, desde un cabezal a dos ramales, los trazos de estas líneas deben ser simétricos a partir de un punto común del cabezal. Así se repartirán equitativamente el líquido y el vapor.

Es importante notar que no existen expresiones exactas - para determinar las caídas de presión de los flujos a dos fases.

En la figura 20, el primer dibujo presenta un trazo incorrecto de tuberías con flujo a doble fase. En éste arreglo, - la mayor cantidad de flujo se dirigirá al cambiador de calor "B" y como consecuencia de ésto en el mismo intercambiador la caída de presión es mayor. Por ésto aunque el líquido por su velocidad entre en "B", el vapor tiende a tomar el camino más fácil, hacia el cambiador "A".

Observemos la línea de transfer que estamos analizando - en este estudio (Ver fig. 21), partimos de la boquilla A y B del horno BA-102, la boquilla A esta en el Norte 39.600, Este 79.313 y una elevación 102.787 (Antes de continuar, debo ex-



car que la convención que se utiliza en el Intituto Mexicano del Petróleo, en lo referente al manejo de coordenadas, se toma como elevación de 100.000 el nivel del piso lo que viene siendo 0.000 metros, por ejemplo si se tiene una elvación de -101.000 en realidad se tiene 1 metro sobre el nivel del piso, ahora si se tiene 99.000 metros ésto indica que se tiene real mente 1 metro abajo del nivel del piso). En las coordenadas de la boquilla B varía solamente el Este en 81.752. Siguiendo la configuración del dibujo y tomando en cuenta las condiciones de flexibilidad y diseño para líneas en las que se tiene flujo a dos fases, como se mencionó anteriormente, es funcional el diseño pues las dos boquillas se conectan a un cabezal, de éste sale un ramal el cual lleva el producto conjunto de las dos boquillas y el ramal se conectará a otro cabezal -(Ver fig. 22). El cual llevará al fluído hasta la torre redestiladora. En el dibujo isométrico 24"P8707 con clase A4G, se nota que existen varios metros de tubería de 24", por tal razón se necesitará poner un Loop, esto con el fin de que éste absorva los desplazamientos que experimenta la tubería debido a la expansión que se presenta por las altas temperaturas de operación de la línea.

La expansión que sufre este tipo de tuberías bajo las condiciones críticas de operación, es de aproximadamente 2" (5.08 cm.) por cada 50 metros de tubería conectada, así pues -

con un loop dentro de la configuración expuesta es suficiente - para absorver la expansión del material en 41 metros de tubo.

En la salida del horno, se deberán levantar las boquillas para nivelar a una elevación EL.102.787 puesto que habrá un desplazamiento de éstas de 10 mm., así que la elevación de las boquillas del horno con elevación original EL.102.777 más los 10 mm. de desplazamiento obtendremos la coordenada correcta.

Del mismo modo, en la conección con la torre se debe levan tar la boquilla que originalmente tiene elevación EL.121.476 a una elevación EL.121.486 para permitir el desplazamiento vertical de la torre.

Para poder lograr esto, las boquillas tanto del horno como de la torre se soportarán con un resorte para que se puedan
desplazar libremente y así no interferir en la reacción del equipo (Ver fig. 3).

Haciendo referencia a la fig. 3, la marca P inica el lugar en donde se debe colocar el soporte, que en este caso tendrá que ser un resorte especial.

En base a ésto podemos decir que en las líneas de proceso que operen en condiciones críticas y que esten conectadas a - equipos que produzcan vibraciones como los son las bombas, o - en equipos que por altas temperaturas observen un desplazamien to por expansión, se debe de tomar en cuenta que el mejor apo- yo para soportar las líneas son los resortes, haciendo una bue

na selección de ellos podremos absorver esos fenómenos que se nos presenten.

Siguiendo con el análisis de la línea, debemos de local<u>i</u> zar los apoyos y con ésto determinar si la línea tiene una -flexibilidad aceptable o no.

Para analizar la flexibilidad de la línea, usaremos la fórmula llamada de Kellog's (llamada así, pues fue en la plan de la Kellog's Co. en donde se utilizó por primera vez para - analizar la flexibilidad de unas líneas), esta fórmula es una expresión empírica. Aún así, ésta es una herramienta práctica y muy eficaz. La fórmula nos dice que el producto del diámetro nominal del tubo y la resultante de la deformación total por desalojamiento, que será soportado por el sistema de tube rías se dividirá entre la diferencia de la longitud de la tubería y la distancia de empotramiento o anclaje elevado al - cuadrado debe ser menor o igual al factor de flexibilidad K₁.

$$\frac{DY}{(L-U)^2} \leq \kappa_1$$

en donde:

D= Diámetro nominal del tubo.

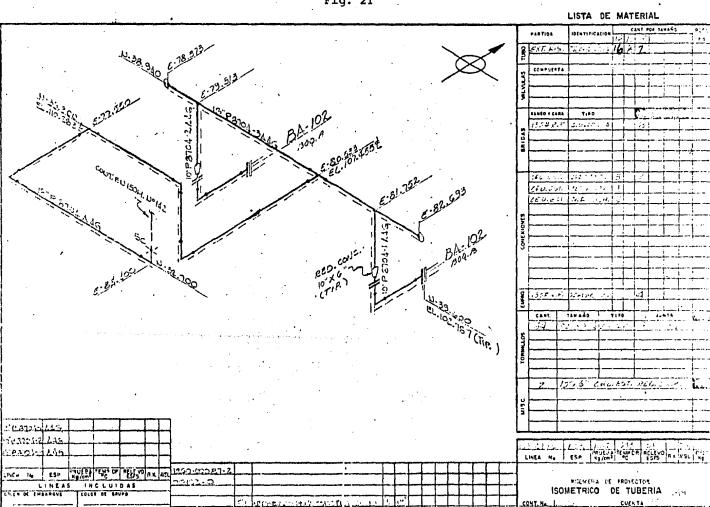
Y= Resultante de la deformación.

U= Distancia de empotramiento o anclaje.

L= Longitud de la tubería.

K₁= Factor de flexibilidad (0.03 para el Sistema Inglés) (208.3 para el Sistema Internacional). **DIBUJOS ISOMETRICOS**

DEL DISEÑO ACTUAL



..........

MISSABA DE PERENCIA

Fme 12-3-61-1

PEV.

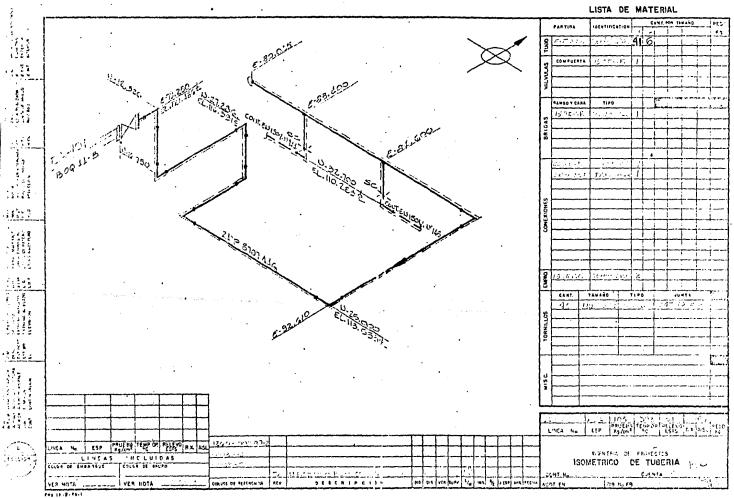
Y4 MA 74 LEDP

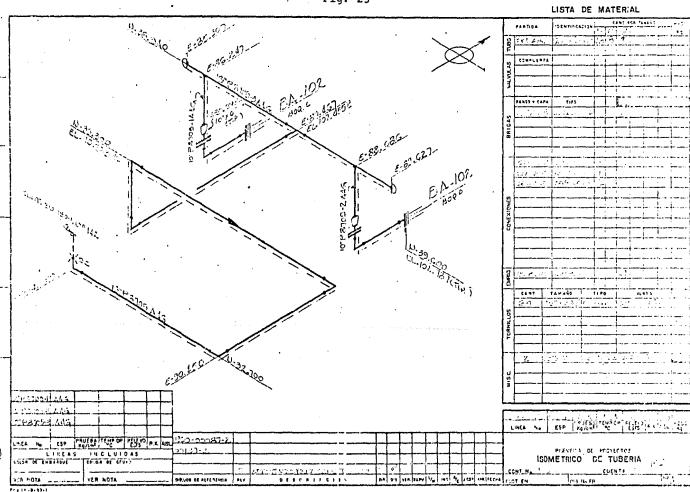
APR FECHA

DIO 019 VER 700V

TOB NOTE !

H341 .

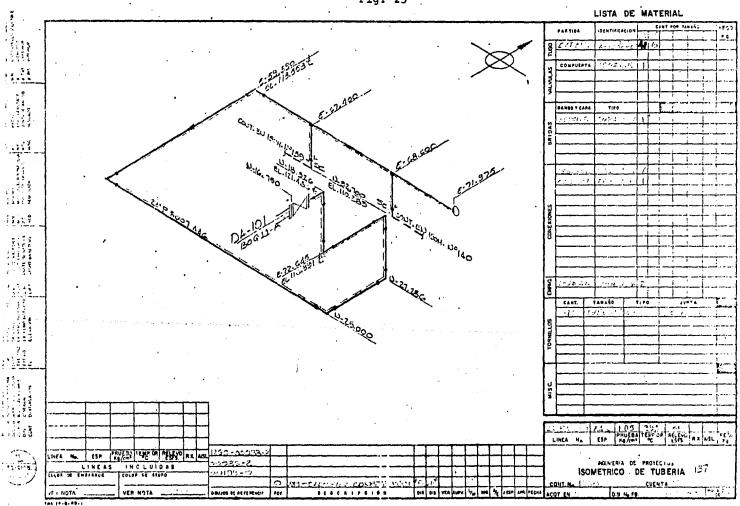




		'ERIAL

						LISTA DE MATERIAL
	n. 33940				PARTIDA	IDENTIFICACION CANT FOR TAVATO
	2507°				2 A25 615	13/2/27/16/20
	ó.	مبسرها			13 -7	100000000000000000000000000000000000000
4	, <u>,</u>	مر والورو	•	∞	COMPUERTA	
N	272	E. Con			3 10270111	┨╼╼╼╌╂┪ ╌┼╌┼╌┼
	3	T EP.			T WILES	┵╾╾
- lie	30 m	3 , 360,	iol .	•		
1	33 1.0	A	ο A . 10°		84 HOO 7 CAAA	7122
1			D'2-		<u> </u>	
Į.		الق	. 33% 5°E		2 1552.11	10100000 100
/		i i i	107.07	•	A C L	 - -
		S Proposition of the second	Ser.		}=	┤╌┈┈┤┈ ╸ ┊╌┆ ┈┤─┼─
- /				372		┩╾╸┈┈╅╍╏╸ ╁╼┼╌┼┈
1	•		/	مثاور معملي	CEU.Co	1.0000 4.00 15 2
	.				250,30	75 X . 2.55 1
1	3 3.		· 12		250 40	
	1,50		13	1	1	1
	``W\$			001-01-	[5]	 - -
1	- 11		11 3	11 101 101 101 101 101 101 101 101 101	CONEXIONES	
		1′ c	10, 10, 10, 10, 10, 10, 10, 10, 10, 10,	B - 0 0	Q	
1		T COUR	4/2 200	AOA	8	
		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	PEXO. 1	سرا المعر		
1		The solit	10,518.	<u> </u>		
1		بنائح عولاء	"/a, >	(U.3)		
1	9	23	. '	. 10 . Co.	150 31.5.	2000-000 2
]		.40,	•	2,18	3	
				19M) 10	CANT.	TAMAÑO TIPO JUNTA
1				(4)		4" X 2 3 4 25 4 1 4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
i i		••				
1	•				<u> </u> <u> </u> <u> </u> -	
į.	*	•			P	
		The second of the second	كالمحاطيقة عمسانسيان أأراري	and the first of the second second second second		
					2	D"X 6" CAD. EST ED. COO.
1		* ·	• .	• • •		
· [•		
1		April 1995			i i	
200 -1 11G	\cdot			•		
2782221-7745		•				
SP202-1A13					4'EaseL	ESP. HO/OT OF ESTS. RX MSL
31633311334					LINEA No.	ESP. Kg/m1 C ESFS. R.X MSL
LINCA No ESP	HUF BA TEMP OF RELEVO R.K. AISL	1200-00025-2		 	1	
LINEAS	K17/W. 1 C 1 C3/3 1/2/2	2010.3 - 0		 		MOTHERA DE PROYECTOS
COLO SE EMBAROUE	COLOR OF SHUPO			+	ISC	METRICO DE TUBERIA
1 .	VER HOTA 327-3	O APK	AND PARAGON THE COM		FECHA ACOT EN	LULA LA
VER HOTA TO	VER HOTA	DIBUJOS SE PEFFECHCIA REV.		DIE DIE VER TUPY. Y WE TE LEED APR		DIB. No FB. 1

TANGER OF THE PROPERTY OF THE



1000

Anne Commence of the Commence

fra If .B. 68+1

Para determinar la distancia que debe haber entre los apo yos se deberá determinar la pendiente máxima que tendrá el sis tema de tuberías. Para determinar ésto, debemos conocer los si quientes parámetros:

Diferencia en elevación entre los extremos de la línea - (2).

Longitud total del tubo (B).

Observando los dibujos isométricos de la línea de transfer, vemos que los dibujos 142 y 137 son típicos, del mismo modo los dibujos 139, 140, 144 y 145 también son típicos.

Tomando en consideración lo anteriormente dicho, analizaremos un dibujo isométrico y en base a él obtendremos el anál<u>i</u> sis de los restantes puesto que el método es el mismo.

Veamos el isométrico No. 142.

DATOS:

D = 24"

Z= 7.933 m = 26 pies

B = 41 m = 135 pies

Pendiente máxima= Z x 12 pulg/pies = 26 pies x 12 pulg/pies

B 135 pies

= 1 pulg en 0.5 pies.

Ahora este resultado lo aproximaremos a valores estandar, por lo tanto, tomaremos una pulgada en cinco pies que es el valor menor considerado en los estándares para poder usar la grá-

fica de deflexiones en tubería vacía (ver graf. 1), vemos que corresponde una separación de 100 pies= 30 metros aproximadamente.

Volviendo con la fórmula para el análisis de la flexibilidad, observamos que tenemos ya calculados y conocidos los siguientes parámetros:

D = 24"

Y (deformación) = 1.64"

U= 100 pies

 L_{T} = longitud del tubo + longitud equivalente de las conexiones y válvulas.

Para determinar la longitud L debemos determinar la longitud equivalente de cada accesorio y válvula.

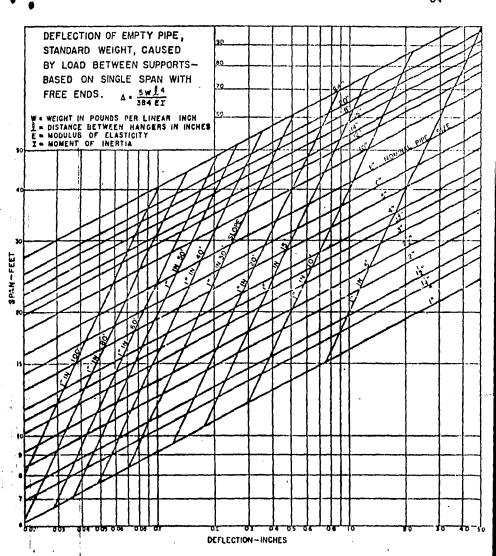
Determinación de la longitud equivalente de los codos - de 90°. En el dibujo observamos 7 codos de 90°, la cédula - del tubo es estándar lo cual nos indica una cédula 40.

$$L = R_t + (n-1)(R_1 + R_b)$$

en donde:

n= número total de codos de 90°

 R_t = resistencia total debida a un codo de 90° R_1 = resistencia debida a la longitud del codo de 90° R_h = resistencia de un codo de 90°



Values are plotted for the pipes empty, since this more nearly approaches the condition that exists for pocketing of condensation. Although the weight of thild carried by the pipe will cause an increase in the deflection of the pipe between supports, this increased say disappears during drainage. Therefore, the deflection produced by the weight of camply pipe should be considered in determining slope for drainage.

Para usar la gráfica de la resistencia en codos (ver fig. 27), necesitamos el radio relativo r/D, éste lo determinamos - midiendo el radio del codo entre el diámetro de la tubería, - así, viendo los estándares de ingeniería, A-EABB-1.051 "ACCESO RIOS SOLDABLES SIN COSTURA", determinamos el radio del codo:

Codo de 24" A=r= 914.40 mm = 0.915 m = 91.5 cm= 36.02"

D= 24"

Por lo tanto el radio relativo es:

r/D= 36.02"/24"= 1.5

Recopilando datos:

n=7

 $R_{+}=12.5$

 $R_1 = 10.0$

 $R_b = 2.0$

Por lo tanto:

L/D= 12.5 + (7-1)(10.0 + 2/2) = 78.5

L/D= 78.5 diámetros de tubería (pipe diameters).

Con éste valor nos vamos al nomograma de longitud equivalente (ver fig. 28), tenemos que:

L/D= 78.5 diámetros de tubería

ésto corresponde a 148 pies de tubería.

L= 148 pies = 1776" = 4511.04 cm = 45.1 m

Esto es lo que corresponde a codos.

A continuación determinaremos la longitud equivalente pa-

.

 γ

1

345

į į į

111

į t

 $\mathbf{i}_{i}^{n}(\mathbf{i})$

Fif.

į į

♦Rogistance of 90 Degree Bends²¹

The chart at the right shows the resistance of go degree bends to the flow of fluids in terms of equivalent lengths of straight pipe. Resistance of bends greater than 90 degrees

is found using the formula:

$$\frac{L}{D} = R_t + (n-1)\left(R_t + \frac{R_b}{2}\right)$$

n = total number of 90° bends in coil

 $R_I = \text{total resistance}$ due to one or bend, in L/D

Rim resistance due to length of one 96' bend, in L/D

 $R_b = \text{bend resistance due to one 90' bend, in } L/D$ Problem: Determine the equivalent lengths

in pipe diameters of a in degree bend and a 270 degree bend having a relative radius of 12. Solution: Referring to the "Total Resistance" curve, the equivalent length for a go degree bend is 34.5 pipe diameters.

The equivalent length of a 270 degree bend is:

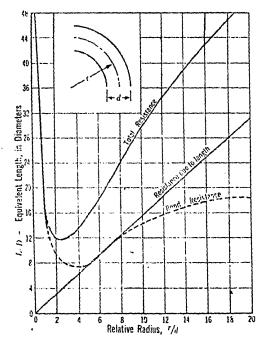
$$L/D = 34.5 + (3 - 1) [18.7 + (15.8 + 2)]$$

 $L/D = 87.7$ pipe diameters

Note: This loss is less than the sum of losses through three on degree bends separated by tangents. For "resistance of hends theory", see page 2-12.

Chart for Resistance of 90 Degree Bends

From Prenuee Losses for Fluid Flow in 90 Degree Pipe Bends by K. 11, Beij. Courtesy of Journal of Research of National Bureau of Stundards, Vol. 21, July, 1938.



Resistance of Miter Bends

The chart at the lower right shows the resistance of miter bends to the flow of fluids. The chart is based on data published by the American Society of Mechanical Engineers (ASME).

Problem: Determine the equivalent length in pipe diameters of a 40 degree miter bend.

Solution: Referring to the "Total Resistance" curve in the chart, the equivalent length is 12 pipe diameters.



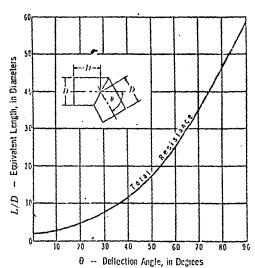
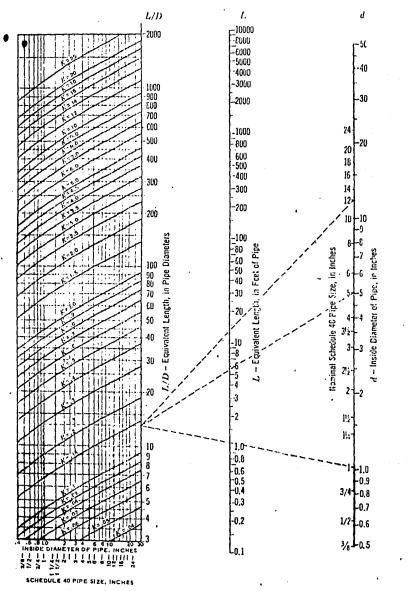


Fig. 27

87

*Equivalent Lengths L and L/D and Resistance Coefficient K



Problem: Find the equivalent length in pipe familiers and feet of Schedule 40 pipe, and be resistance factor K for 1, 5, and 12-inch offy-opened gate valves.

*for limitations, see page 2-11.

Soluti				
Vulve Size	1,	5'	12*	Refer to
Equivalent length, paye diameters	ij	î iji	Ìΰ'n	l Parc A-10
Resist, factor K, based on Sched, 40 pipe	0.10	1 0.20	0.17	on chart.

ING

D E	
ENIERIA	. 88
ACHUCHAS	. CASOIII.

1		-		E	1011	S 18	111575	HALES				<u></u>								
١			೦ ೧ ೮೨.	SOLD	Abll	S RAD	IAJ CIG	RGO			copo	5 50 LD	ables f	CHUAS	OTRO	CACH	IUCHA	S CA	soul.	12.6
4			A L	-A-Ductor	r î i		4	A -	- A	1	4	0.7			T E		<u> </u>			3 3 4
- 1	DIAM.						ESORE			D		·		i T		'		L	! !	LIA
	NOWN	O E	Ø :	ED. CEL			ESORE:		CED.	CED.	CED.	SED.	EAT. A	В	cio	E	F -		يا م	0'1
ı	TUBO		0.004	6 30	الحكايا		<u> </u>		100	120	140	100	FICH	1				5A TO		1-1-
	\$4 \$4	0.840 1.050	.083 •		1.113		1.15	1, .154		!		.218	294 3410 309 4851	1 ILII 4	12 86 🕠		ME IO ?	#_05; 6; #_05; 6;	45.84	13.3
	14	1315 G60	. 601. 601.		:.133 : .140	140 .						.250. .250.	35836,10 33247.63	22.23 : 25.40 (55.6 75 10 65 31	40 4.28 79 5239	SHICK	1075260 10760e	55.50 6350	1.2
	1/2	1		• • • •		145	200		• • • •	• • • •			4003715							21
	2 /2		.120		203	.154 203	271	5 <i>.</i> 276		: : :		.375 .	.436 7620 552 9625	44450	N 26 63	301000	38 O.5	2406350	R478	6:
	3 1/2	3.5C3 4.770	123 :	::::	. 2 IE . 226	213	30	Ç .300 8, .316		:::		.438	636 334 636 334	5060K	9.75 70 94 15 81	2012065 901/970	6357.5	2406350 2406350	119.70	
	4 5	2.500		::::	.237	237	33	7 .337 5 .375		.438 500		531	674 5240 750 DCX	3302	0955 I/X	60 155 75	475017	9477CT	1117 16	
	6	1 €.625	.134 •	• • • •	.260	250 .	43	2 :433		.562		.718	804%4€	0 95253	2.74:52	4021114	91925	CYCES	1. 5	.254
	6	1					406 .500 500 .500			,			875 308. Kurt 0000							
	12	112.750	ac. 2	:00,33	の.37き	-C6.	562 .50	0.687	.843	1,000	1.125	13121	000 1572	90506	1013 30	- (AL)	10002	ALL TV	629.X	1747
	16	116.000	.250,3	12 .37	5 .375	.500 .0		0 .843	1.031	1.218	1.438	1.593	6096	0254.000	1280408	4,00972	17/878	5¥3.	12.15	
	18	20,000	?{\0.3 .250.3	12 AT	9.375 3.375	.502.i	750.50 812.50	0 .937 01.031	1.156	1.375	1.562	1.781	ተረጀርት ተ	CESTS 1	144045	የጀምመንያ እንደምመንያ	203295 128503	NAD .	1 T 41	111
	20 24 30	124 000	2:0.3	75.50	375	587.	958.50 50	Š1.218	1.531	1812	2 062	2343	944	JANGO E	さんこうせい	D,344,0	ces ma	-d0	- 10 A	
	۳	130200	TE			·				EDUCT		·		EDUCT				/ FYC		
•	l									~			•••		J., J.					"
	}		جسرم	٠,					1	كيار	ם ת					-جام	-	7		1
	l				-				-#-						- (لننا	<u> </u>			- 1
	1		-A-	A					-	A-	- i					ı		•		- 1
	DIAM	IL SAUDA		<u> </u>		DIAM.		•		. 1	DIAM	-	, <u> </u>	·		DIAM				
	ruic	L SAUUA	38.JO	D		7080		A	0	<u>ل</u>	1000	SALDA		D	L *	TUBL !		A	D -	
\$	11	3/4	38,10	36.10		3 1/2	2 3	90,25 93,25		10140		B	21390 2			18	16	\$42.90	10.20	
ä	1-	1/2	36.10		50.60	3 1/2 3 1/2		9525 9325		101.60	10	5	21593 1			18	14	34290.	230 20 200 14	\$8 34.55
K		4 1	4703	4763	10 e0	_3 1/2	1/2	69 25	7936	10140	۵.لــــ	٠	215 90 I	-	7780	18	10		36 7 96	34.
,			47.63		50.60 50.60	4	31/2	10475	101.60	101.60	12	112	254.002	41.30 E		20	20	34:00		•
ā	17	2 1/2	57.15			4	2/2	104.79	96.43	10F60	12	8	254.002 254.002			20	16	311 GC 35, 60	# - 30 37 - 4	· ·
SPTO		2 1 1	5715 5715	57.15 57.15	63.50 63.50	4	. 2	10475	೮೬೩೦	10160	1.2.	Ļ., 5.	. t o s	15.90 2	31.20	20	14	36100	23972	
13	117	R; 3/4	C150	57.15 57.15	63,50 63,50	5	5	1947e 12 3, 63		iorez	14	112	219472	er ses		50	10		333. **	
2	2	2	€3.50			5	3 1/2	123.63	117.48	127.00	14	10	5,8405	5718 3 4775 1	30,20 ~ 31,20 31,20	24	24	4 - 1	28 1 51	t 95
1	2 2	1 1/4	63.20	57 15	75.20 76.20	5	3	127.03	111.13	127.00	<u> </u> 4 16	1.6	173472	36.13.3	-2)	24	50	431,80±	431.8 419.10	50.
┝	- 2	1			70.0	5	214	153,63		127, 12	. 16	14		34 50 3		24	16	43,604	** 42	
à	2	2 12	. 74 -0			. 6 6	6	142 68	 137.53	 13 ≠ 7:0	16	12	3' 48 1.		55.63	24	12	431.92	236 11	
	21/2	4 1 m	7020		98 90 85 9 7		3/2	142 46	3218		16 16	, 6	3:4-12)*= -?_ 35 - \	_24 .	10,	4 Maf	14. 1	• ′
	21	1/4	76 20 Pr. 50		44.40	Ğ	3	142 -0	.3 83	(* 14) (5.6)	100	5,0	7.0	3.	1 A . 15	<u> </u>	1.27		• •	
	13	3	95 *3		• • • •	. 8	- 8 XX	1		3 3.4	~ ;	i			11.					
٠.	3	212	و مورد در مورد	AL 64 16,50	A+ 97	. 6	5	1	94 E 21 97					13.7	i Egy.	4 . 4				
7	3 3	1 /2	15/3	7353	100	٠ ٩	4 .	7.4	.4.4	114.		•			ing and Mai		: :	۴		
																			-	
7		ulo.												1.						
7		ulo.	ACT	~¢::	123	٤٠٠.	taey,	.3 :			٠., ٠			1	\- E		- 1.0		į	

ra la válvula. Para determinar la longitud equivalente para una válvula, se hace referencia a la tabla que nos muestra el valor en diámetros de tubería. En este caso se trata de una válvula de compuerta de 150 libras cara realzada de 24" de diámetro, la característica que tomaremos en cuenta es que la válvula se usará totalmente abierta, ésta cualidad nos da la pauta para utilizar la tabla y determinar su valor (ver tabla 1).

Por lo tanto, de la tabla determinamos el siguiente $v_{\underline{a}}$ lor:

L/D= 13

Con éste valor usamos el nomograma y obtenemos:

L= 20 pies de tubería

L= 609.6 cm= 6.096 m

Con estos datos podemos obtener la longitud equivalente total:

 $L_m = 41 + 45.1 + 6.096 = 92.196 m$

 $L_{\eta} = 302.48 \text{ pies}$

Con todos los datos recopilados, podemos evaluar la -flexibilidad del diseño realizado utilizando la fórmula de Kellog's.

DATOS:

D= 24"

Y = 1.64"

$$\frac{\text{D Y}}{\text{(L-U)}} 2 \stackrel{\checkmark}{\leftarrow} 0.03$$

0.0000066 4 0.03

Con lo cual comprobamos que el diseño tiene una buena - flexibilidad. Así, siguiendo esta metodología se analizaron los restantes trazos de los isométricos, obteniendose el cua dro de análisis de flexibilidad.

Schedule (Thickness) of Steel Pipe Used in Obtaining Resistance Of Valves and Fittings of Various Pressure Classes by Test*

91

6:

€:

C . .

Ć: Œ. 6 e e. 6. 6 €. € Ŀ

Valve or Fitting	Schedule No. of Pipe	
Steam Rating	Cold Rating	Thickness
250-Pound and Lower	500 psig	Schedule 40
300-Pound to 600-Pound	1440 psig	Schedule 80
900-Pound	2160 pslg	Schedule 120
1500-Pound	3600 psig	Schedule 160
2500-Pound 8' and larger	6000 psig	xx (Double Extra Strong)
8 and larger	3600 psig	Schedule 160

* These schedule numbers have been arbitrarily selected only for the purpose of identifying the various pressure classes of valves and fittings with specific pipe dimensions for the interpretation of flow test data; they should not be construed as a recommendation for installation purposes.

connections, ser page 2-10.

Representative Equivalent Length: in Pipe Diameters (L/D)Of Various Valves and Fittings

		Description of Product		Equivalent Lengt In Pipe Diameter (1./D)
	Stem Perpendic-	With no obstruction in flat, bevel, or plug type :	scat Fully open	340
Globe	ular to Run	With wing or pin guided disc	Fully open	450
Valves		(No obstruction in flat, bevel, or plug type seat)		1
	Y-Pattern	= With stein 60 degrees from run of pipe line	Fully open	175
		- With stem 45 degrees from run of pipe line	Fully open	145
	Angle Valves	With no obstruction in flat, beyel, or plug type i		145
	,	With wing or pin guided disc	Fully open	200
	Wedge, Disc,		fully open	13
	Double Disc,		Three-quarters open	35
	or Plug Disc]	One-half op n	160
Gntc		The second of the second order of the second	One-dromet oben	900
Valves			Fully open	17
	Pulp Stock		Three-quarters open	50
		Į.	One half open	260
	l	The state of the s	One-quarter open	1200 .
Condui	t Pipe Line Gate, Ba		Fully open	3**
ĺ	Conventional Swin	X .	0.51 Fully open	135
Check	Clearway Swing		0.5† . Fully open	50
Valves		Stem Perpendicular to Run or Y-Pattern	2.01 Fully open	Same as Globe
	Angle Lift or Stop		201. Fully open	Same as Angle
	In-Line Ball	Topico de la compania del compania del compania de la compania del la compania de la compania della compania de la compania de la compania della compania de la compania della compania de	orizontal). Fully open	150
Foot V	alves with Strainer	With popper lift-type disc	0.31 Fully open	420
		With leather-hinged disc	0.41. Fully open	75
Butters	ly Valves (8-inch and	the first the first terminal and the second	Lully open	40
	Straight-Through	Rectangular plut port area equal to 100° of	pipe area. Fully open	18
Cocks	Three-Way	Rectangular plug port area cqual to	Flow straight through	44
	1	80% of pipe area (fully open)	Flow through branch	140
	90 Degree Standard	Elhow		30
,	45 Degree Standard	Elbow		16
	90 Degree Long Rad	dius Elbow		20
	90 Degree Street El	bow	•	50
ittings				26
	Square Corner Elbe	' wc		57
	Standard Tee	With flow through run		20
	l	With flow through branch		60
	Close Pattern Retu			50
	90 Degree Pipe Ben	ds	•	See Page A-27
Pipe	Miter Benda			See Page A-27
•	Sudden Enlargeme Entrance and Exit	nts and Contractions Losses	•	See Page A-26 See Page A-26
	Exact equivalent length equal to the length betw			effect of end

drop (psi) across valve to provide sufficient flow to lift disc fully For resistance factor "K", equivalent length in feet of pipe, and equivalent flew coefficient "C,", see pages A.31 and A.32.

flange faces or welding ends

Número y nombre del Isométrico	Longitud total Equivalente (pulga das).	Resultado del Análisis.
142 24" P 8707 A4G	3,629.72	0.0000066 \$ 0.03
144 18" P 8704 A4G	2,301.96	0.0000086 € 0.03
145 18" P 8705 A4G	1,908.26	0.0000188 € 0.03
137 24" P 8607 A4G	3,629.75	0.0000066 \$ 0.03
13 9 18" P 8604 A4G	2,183.85	0.0000106 < 0.03
140 18" P 8605 A4G	1,908.96	0.0000108 \$ 0.03

Como se ve, todos los dubujos analizados cumplen con la desigualdad y por lo tanto tienen buena flexibilidad. El resultado del análisis, dicho en palabras significa que la flexibilidad de la línea debe ser menor o igual al 3% de la longitud del tubo. Así, el isométrico 142 no debe sobrepasar el 3% de la longitud total del isométrico. Por lo tanto tene mos:

El 3% de 86.196 m es 2.58 m.

La flexibilidad de ésta línea (isométrico 142), tiene - un 0.0000124% de 86.196 m, ésto es 0.00106 m, o sea tiene - aproximadamente una expansión total en la línea (que comprende el dibujo) de 1mm. Por lo cual podemos concluir que debi-

do a la buena flexibilidad de la línea, éste puede soportar todos los esfuerzos y absorber bien la expansión de la tubería, que sólo permite una expansión total de 1 mm en la línea.

3.2 ANALISIS ECONOMICO DEL TRAZO ACTUAL.

NOMBRE DE LA PIEZA	DIAMETRO Ø (PULG)	LIBRAJE #	MATERIAL	PRECIO * UNITARIO	PRECIO TOTAL
TUBO	24	150	Acero al cr <u>o</u> mo-molibdeno A335 Gr P5.	\$ 286,288.00	\$ 23'475,616.0
тиво	18	150	en	(por metro) 174,844.00 (por metro)	13'288,144.0
TUBO	10	150	u «	149,441.00	4'782,112.0
TUBO	6	150	Harris III	(por metro) 106,744.00 (por metro)	853,952.0
VALVULAS DE COMPUERTA	24	150	erich Gereierie Gereierie	3'470,933.00	6'941,866.0
BRIDAS DE CUELLO SOL- DABLE	24	150	11	399,800.00	700 600 0
BRIDAS DE CUELLO SOL-			a presidente de la composición	399,800.00	799,600.0
DABLE CODOS DE 90°	6	150	н	18,917.00	454,008.0
R.L. CED.	24	150	n n	459,375.00	6'431,250.0

CONTINUACION

CODOS DE 90° R.L. CED. EST. 6 150 " 18,917.00 TAPON CACHU- CHA CED. EST 24	01,720.0
EST. 6 150 " 18,917.00 TAPON CACHU-	
CHA CED. EST. 24 150 " 137,267.00	51,336.0
TAPON CACHU-	74,534.0
CHA CED EST 18	55,952.0
CED. EST. 18 150 " 183,750.00 7	35,000.0
TORNILLOS -	32,272.0
TIPO ESPARRA GO 3/4 x 3 3/4 150 Acero a1 - carbón 630.00 1	61,280.0
TORNILLOS TI PO ESPARRAGO 11/4 x 6 3/4 150 " 2,952.00 2	36,160.0

CONTINUA

NOMBRE DE	DIAMETRO	LIBRAJE	MATERIAL	PRECIO *	PRECIO
LA PIEZA	Ø (PULG)	#		UNITARIO	T O T A L
REDUCCION CONCENTRICA CED. EST.	10 × 6	150	Acero al cro mo-molibdeno A335, Gr P5.		139,408.0

VALOR TOTAL
DEL ARREGLO
ACTUAL......\$ 65'414,210.0

*]	10S	PRECIOS	SE	DETERMINARON	A	VALOR	PRESENTE,	CON	LA	FORMULA:	
-----	-----	---------	----	--------------	---	-------	-----------	-----	----	----------	--

 $P = C(1 + i)^n$

EN DONDE:

- P= Valor presente.
- C= Capital dado en tiempo pasado
- i= Nivel de inflación (%)
- n= Lapso de tiempo (años, meses, êtc.)

Debemos tener presente que los precios que se usaron son de junio de 1985, así que cuando se esté leyendo esta Tesis, lógicamente los precios se habrán incrementado.

Para que se puedan dar una idea del precio actual, util<u>i</u> cen la fórmula referida, ahora con un nivel de inflación del 80% anual.

3.3 JUSTIFICACION O RECHAZO DEL ARREGLO. Existen dos factores importantes en los cuales se basa la aceptación o rechazo total de los arreglos de tuberías. Esos factores son, la flexibilidad (y el económico) la economía.

El arreglo en estudio, como se pudo ver, se acepta en - cuanto a la flexibilidad más no así en lo que se refiere a lo económico. Se nota, según el análisis económico, que el costo total del arreglo es sumamente elevado y esto fue provocado - en gran parte por la cantidad de tubo y conexiones que utilizaron en el arreglo. Así, en el capítulo siguiente se optimizarán estos componentes del arreglo y su operación, por lo - tanto se rechaza económicamente pues es demasiado el costo de \$ 65'414,210.00.

Se podrían alegar muchos factores como son:

- Que el material es acero aleado y por lo tanto resulta muy caro.
- Que se trata de la linea más critica de la planta.

- Que se deben cuidar las normas de diseño que rigen a esta especialidad.

Yo estoy de acuerdo con esto, pero en ningún momento se pensó en como se podría lograr la optimización, lo que se refleja en el costo total del arreglo actual.

Como se podrá ver en el próximo capítulo, ese costo disminuirá y la eficiencia de operación aumentará, todo - esto logrado a través de un análisis efectuado mediante - el Método del Camino Crítico aplicado a la especialidad - del diseño de sistemas de tuberías en plantas de refinación.

CAPITULO IV

OPTIMIZACION DEL ARREGLO MEDIANTE EL EMPLEO DE LA TECNICA

4.1 OPTIMIZACION DEL ARREGLO ORIGINAL. Del arreglo original obtendremos el arreglo mejorado, esto se realizará llevando - a cabo las modificaciones necesarias como se verá a continuación.

Observemos la fig. 16, aquí vemos el recorrido actual - del arreglo de tuberías. Los dibujos isométricos 142, 145, - 144, 137, 139 y 140 componen la ruta descrita en la fig. 16.

A continuación debemos ver si tenemos otra ruta por donde pueda pasar la tubería, esto lo sabremos observando el pla no de las lineas en el Rack.

Según los planos de tuberías sobre soportes elevados se pueden distinguir ocho líneas que podrían estorbar para poder encontrar otra ruta de la línea de transfer. Cuatro líneas corresponden al horno BA-101 y las restantes al BA-102, lo cual nos indica que para cada horno el llegar a optimizar su línea de tranfer implicará salvar estos obstáculos, ya que podría haber alguna interferencia de estas líneas con un nuevo diseño óptimo.

Identificación de las líneas aledañas a las líneas de transfer:

- 4" VM3-4249 B3A
- 6" P3-3016 B1A
- 6" P3-3015 B1A
- 4" VB3-4206 A2A

Estas parten del horno BA-102.

- 4" VB3-4248 A2A
- 6" P3-3014 B1A
- 6" P3-3013 B1A
- 4" VM3-4205 B3A

Estas parten del horno BA-101.

Como se ve, de cada horno sale una línea de transfer. Ahora, veamos el recorrido del diseño actual (ver planos de
tuberías sobre soportes elevados 04, 05, 07, 08 y 06).

Se nota perfectamente un recorrido demasiado sobrado de flexibilidad y un recorrido muy tenuoso. Esto nos acarrea - costos elevados.

Así, recordando el capítulo III, donde se menciona que el diseño de un sistema de tuberías, va en función de los requerimientos de ella para transportar un fluído, se basa en factores tales como la entrega de flujo volumétrico requerido, minimizando las caídas de presión y pérdidas de energía.

El diseño actual está basado principalmente en el diseño estructural de tuberías y por lo tanto existe un exceso de flexibilidad, esto nos causa excesos de codos, metros de tubería y por consiguiente nos incrementa los costos, nos trae pérdidas de energía por cambios de dirección, soportes adicionales, reducción de frecuencia natural de vibración o sea más susceptible a la fatiga.

Ahora, el diseño optimizado se observa en los planos de tuberías sobre soportes elevados 04-1, 05-1, 07-1, 08-1 y 06. Se nota a simple vista que se ha tomado en cuenta el principio funcional del diseño y el no caer en un exceso de flexibilidad, esto nos traerá beneficios tanto en la operación como económicos.

Para poder llegar a optimizar un arreglo de tuberías - de transfer, se debe seguir una metodología que consta de varios pasos, esto lo elabore tomando en cuenta las normas de

esta especialidad y las necesidades importantísimas de minimizar los costos.

A lo largo del capítulo, compararemos ambos diseños desde diferentes puntos de vista, los cuales nos marcarán la pa<u>u</u> ta para el método de optimización para arreglos de tuberías.

Ahora, determinaremos el recorrido (distancia en metros) del diseño óptimo.

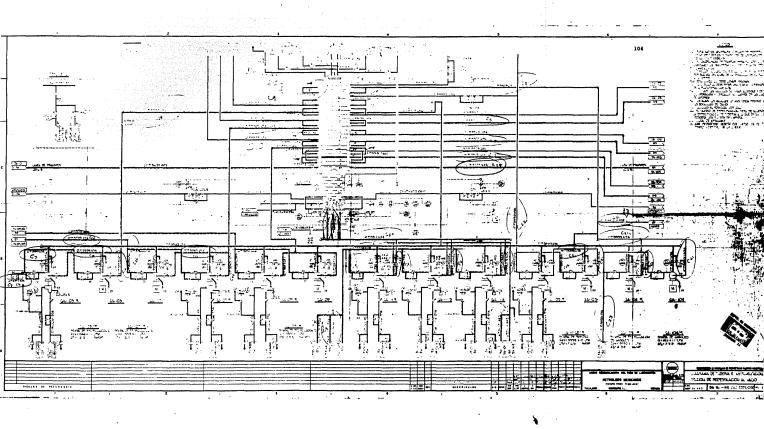
Para poder determinar la distancia en metros del recorrio do, se toman en cuenta las coordenadas; primero se restan y se van determinando los metros de tubo por tramos y se suman éstos metros hasta obtener el total de un mismo diámetro. Si el resultado de esta operación es en fracciones cerradas se redondea la cantidad al próximo número.

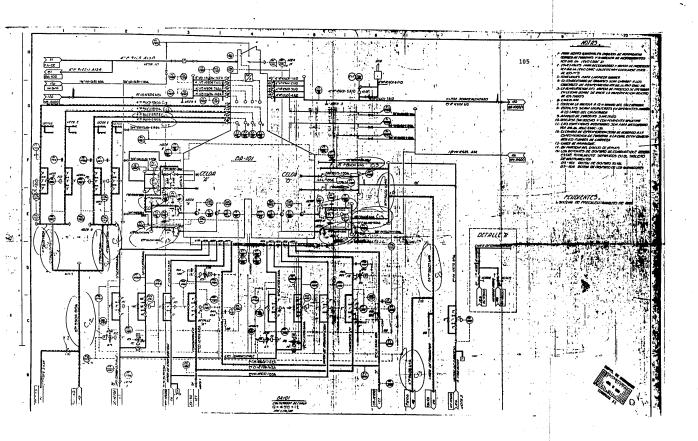
En la siguiente tabla observamos la distancia en metros del diseño actual y el arreglo óptimo.

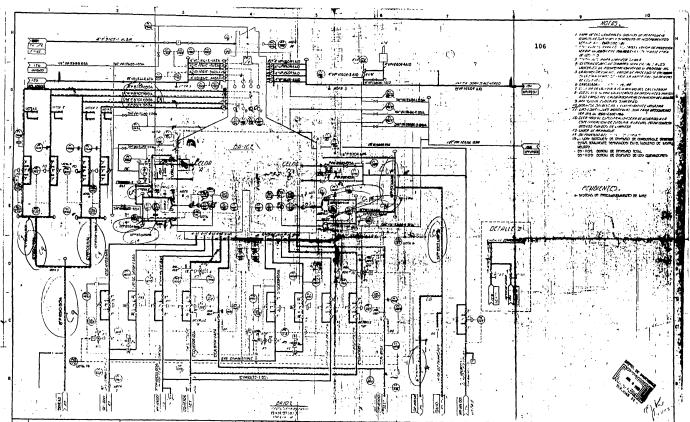
DISEÑO	ACTUAL	DISEÑO	OPTIMO
ø (in)	DISTANCIA (m)	ø (in)	DISTANCIA (m)
6	8	6	8
10	32	10	32
18	76	18	64
24	82	24	30

DIAGRAMAS DE TUBERIA E INSTRUMENTACION DEL CONTRATO

1260 (UNIDAD REDESTILADORA DEL TREN DE LUBRICANTES)

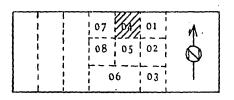




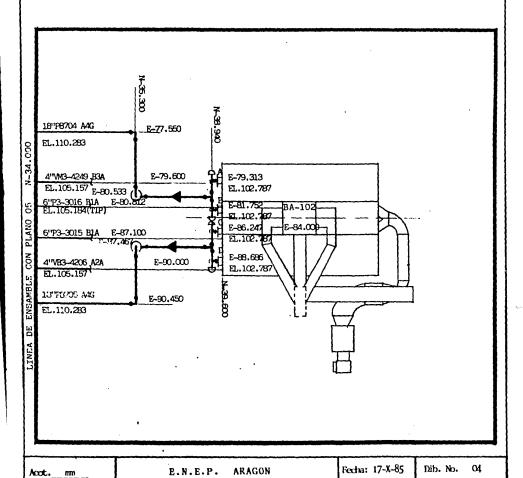


PLANOS DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES ELEVADOS

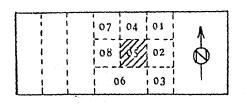
(DISEÑO ACTUAL)







PLANO DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES ELEVADOS PLANTA.

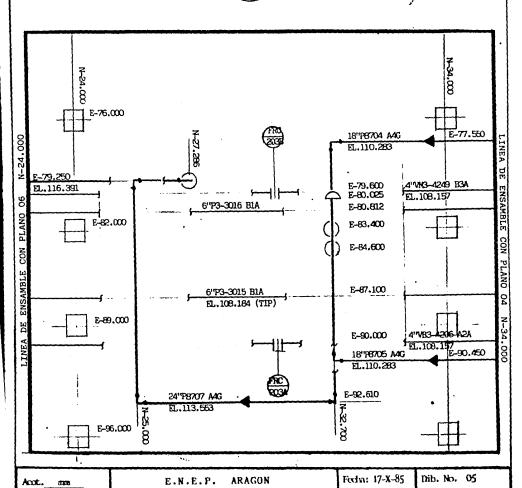


CROQUIS

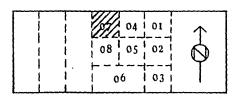
109

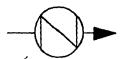
LOCALIZACION

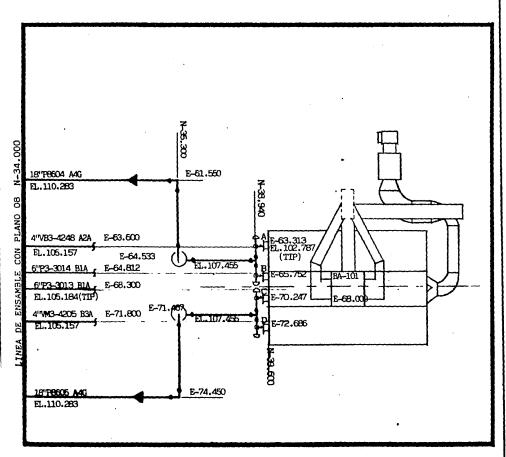




PLANO DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES ELEVADOS PLANTA.

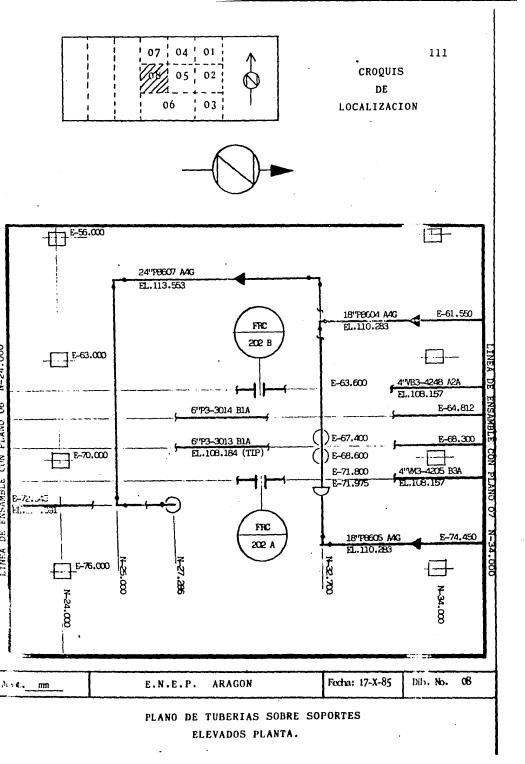






The same of the sa					
•			n	551L Nt.	07
Axxic. mm	E.N.E.P. AF	RAGON	Fecha: 17-X-85	Dib. No.	0)
			L	L	

PLANO DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES
ELEVADOS PLANTA...



9

CON FLANO

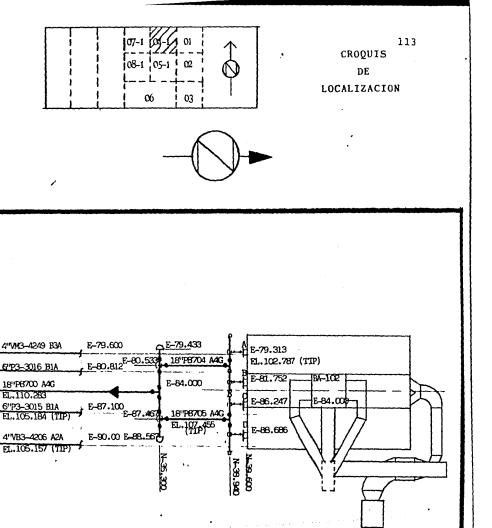
ENSAMBLE

DΕ

LINEA

PLANOS DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES ELEVADOS

(DISEÑO OPTIMO)

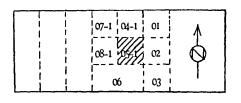


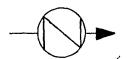
Acot. mm E.N.E.P. ARAGON Fecha: 17-X-85 Dib. No. C4-1

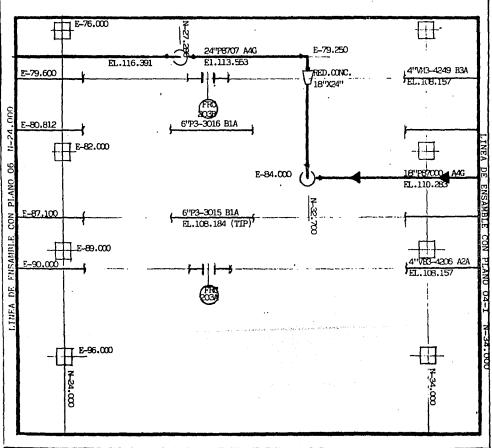
PLANO DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES

ELEVADOS PLANTA.

ENSAMBLE







Acot. mm	E.N.E.P. ARAGON	Fecha: 17-X-85	Dib. No. 05-1
	PLANO DE TUBERIAS SOBRE SOI	PORTES	

PLANO DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES
ELEVADOS PLANTA.

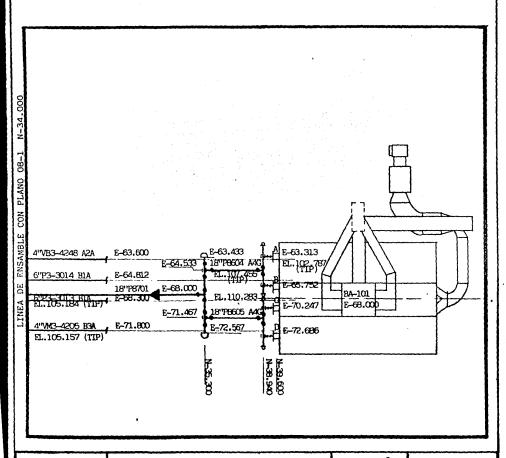


croquis 115

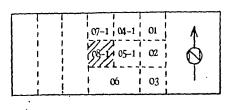
DE

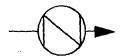
LOCALIZACION

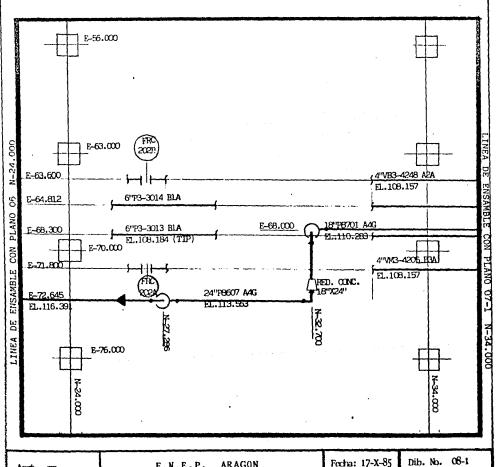
03



Fecha: 17-X-85 No. 07-1 E.N.E.P. ARAGON nm PLANO DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES ELEVADOS PLANTA.





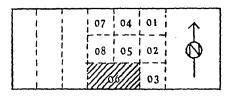


Acot. m

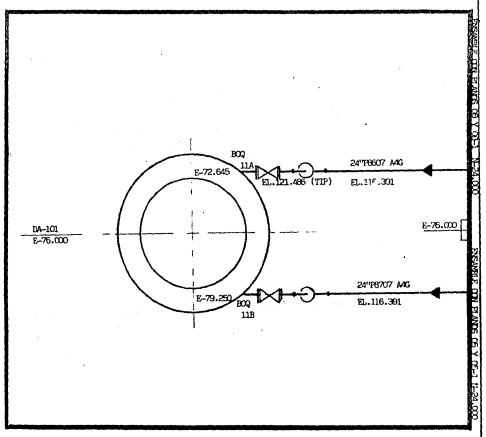
ARAGON E.N.E.P.

Fecha: 17-X-85

PLANO DE TUBERIAS SOBRE SOPORTES ELEVADOS PLANTA.



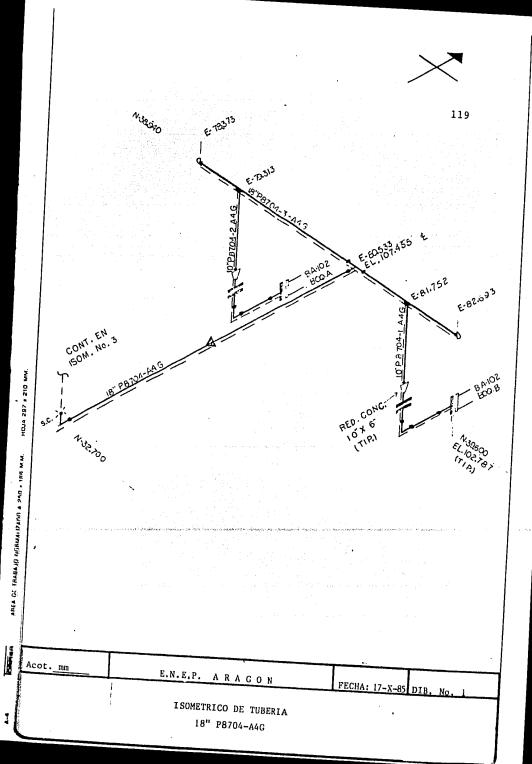


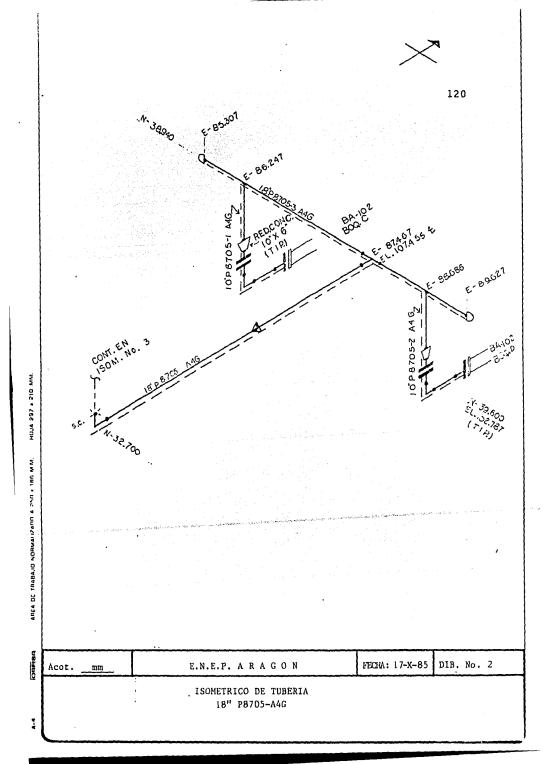


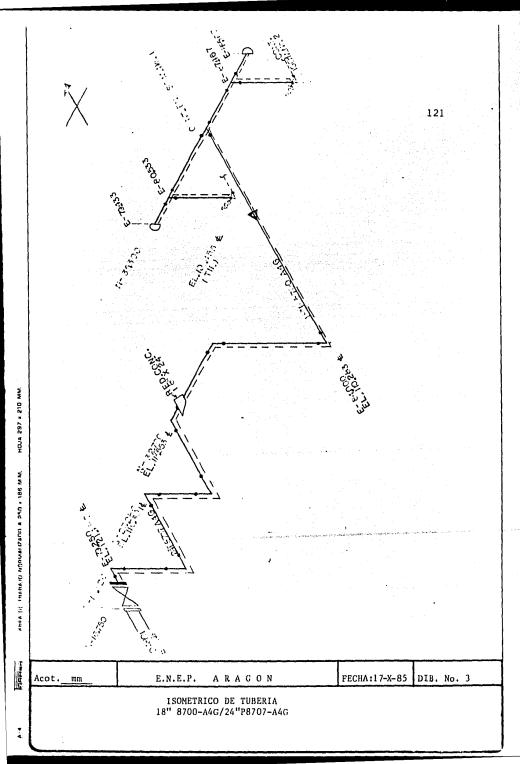
Acot. mm	E.N.E.P. ARAGON	Fectus: 17-X-85	Dib. No.	06
	PLANO DE TUBERIAS SOBRE SO	PORTES	•	
	ELEVADOS PLANTA.		•	

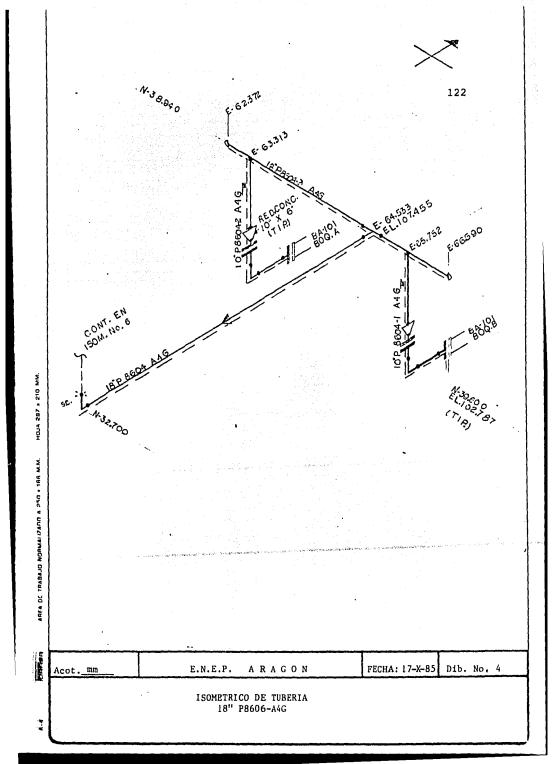
DIBUJOS ISOMETRICOS

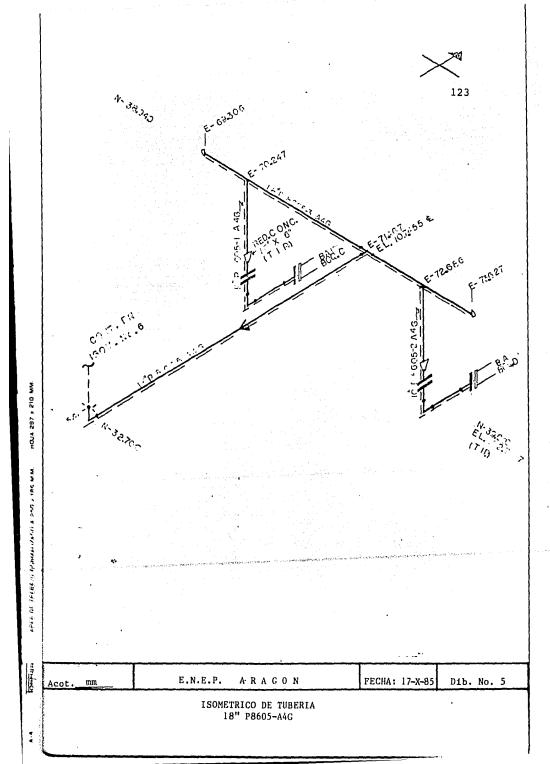
DEL DISEÑO OPTIMO

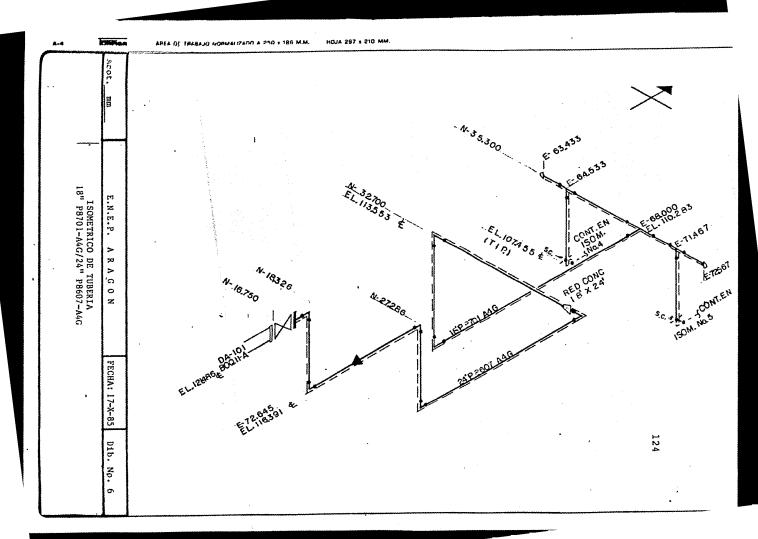












Como se observa, el diseño óptimo nos trae un importantísimo ahorro en lo que a distancia en metros se refiere. Esta - claro que dándole al arreglo la flexibilidad justa y necesaria esto nos acarreará una disminución en los metros de tubería y por lo tanto los costos se nos bajarán mucho, ya que a fin de cuentas se busca que la optimización repercuta en aumentar la eficiencia y reducir costos.

4.2 ANALISIS DE FLEXIBILIDAD Y DETERMINACION DE PERDIDAS. El análisis de flexibilidad del diseño óptimo se observa a continuación. Este fue realizado siguiendo la metodología descrita para este fin en el capítulo anterior, así pues tenemos:

Para la línea del diseño óptimo que conecta a BA-101 con la boquilla A de DA-101, la línea con 18" de diámetro tien ne una flexibilidad (usando la fórmula de Kellog's) de:

 $0.00000328 \le 0.03 \text{ y } \text{LT= 4,079.69"}$ y la lînea de 24"

 $0.00000572 \le 0.03 \text{ y LT} = 3,821.12$ "

Estos mismos resutados se obtienen para la línea del diseño óptimo que conecta a BA-102 con la boquilla B de DA-101, esto se debe a que son idénticas y tienen las mismas coordenadas y características.

Observando detenidamente el análisis de ambos diseños, el actual y el óptimo, vemos que practicamente tienen la misma -

flexibilidad y las mismas longitudes equivalentes (LT), esto nos indica que el diseño actual fue realizado sin ninguna visión de optimizar el diseño, y que el diseñador quizo asegurar tanto la flexibilidad, lo cual hizo que el realizara un arreglo demasiado suntuoso sin importar el recorrido y la distancia en metros de tubería que se consumirían.

Ahora, con la optimización del diseño, se llegó a un - arreglo sencillo, funcional, con la misma flexibilidad y con menos metros de tubería, menos codos, etc., lo que nos trae - una disminución de costos como se verá en el siguiente punto.

A continuación se observa un programa de computo para de terminar de una manera muy rápida y práctica la flexibilidad de la línea que se está diseñando. Este programa se utilizó para analizar el arreglo óptimo. Usando esto, se disminuye mu cha pérdida de tiempo, por lo práctico que es.

The second of th

JLOAD FLEXIBILIDAD

JLIST

- 10 PRINT TAB(7); "ANALISIS DE FLEXIBILIDAD"
- 20 PRINT TAB(7);"*****************
- 30 PRINT
- 40 PRINT
- 50 PRINT
- 60 PRINT "QUE DIAMETRO TIENES (EN PULGADAS)"
- 76 INPUT D
- 80 PRINT "CUAL ES LA DIFERENCIA DE ELEVACION ENTRE EXTREMOS (EN METROS)"
- 90 INPUT Z
- 100 PRINT "CUAL ES LA LONGITUD TOTAL DEL TUBO (EN METROS)"
- 110 INPUT B
- 120 Z1 = Z * 3.2808
- 130 B1 = B * 3.2808
- 140 K = 71 * 12
- 150 K1 = B1 / K
- 160 GOSUB 997
- 170 PRINT "CUAL ES LA DEFORMACION (Y) EN PULGADAS"
- 180 INPUT Y
- 190 PRINT "DAME EL NUMERO TOTAL DE CODOS DE 90 GRADOS"
- 200 INPUT N
- 210 PRINT "DAME EL RADIO DEL CODO DE 90 GRADOS"
- 220 INPUT R
- 230 R1 = R * 0.03937
- 240 M = R1 / D
- 25€ GOSUB 1777
- 260 P = RT + (N 1) * (RL + RB / 2)

```
270 GOSUB 3000
  280年 三甲田町マイ
  290 Hi = H * 3.2808
  300 Q = H * 39.370
  310 GOSUB 4000
                                                             128
  320 S = (D * Y) / (Q - U1) ^2
  330 PRINT
  340 PRINT
  350 PRINT
  360 PRINT "LA FLEXIBILIDAD DEBE DE CUMPLIR CON LA DESIGUALDAD DE KELLOG'S
 370 PRINT "LA EC. DE KELLOG'S ES DY/(L-U)^2<=0.03"
 380 PRINT "POR LO TANTO EL RESULTADO ES ..."
 390 PRINT TAB( 10);S;"<=0.03"
     PRINT TAB( 10);"***********
 400
 410 PRINT TAB( 10); "@@@@@@@@@@@@@@
 411
     PRINT
 412 PRINT
 413 PRINT
 414 PRINT
415 PRINT "DESEAS HACER OTRO CALCULO (S/N)"
420 INPUT 6$
    IF G$ = "S" THEN 16
421
     IF G# = "N" THEN 500
425
500
     END
997
     PRINT
998
    PRINT
999 PRINT
1000 PRINT "LA PENDIENTE MAXIMA ES UNA PULGADA EN";K1
1#11 PRINT
1012 PRINT
1013
    PRINT
```

```
1014 PRINT
    1105 PRINT "SE LA PENDIENTE ES MENOR A 1 PULG. EN 5 PIES"
    1110 PRINT "TOMA ESTE VALOR COMO MINIMO"
    1200 PRINT "CON EL VALOR DE LA PENDIENTE VER LA GRAFICA NO. 1"
    1210 PRINT "DAME EL VALOR CORRESPONDIENTE EN PIES"
                                                                 129
    1400 INPUT U
    1405 U1 = U * 12
    1500 RETURN
   1777 PRINT
   1778 PRINT
   1779 PRINT
   1800 PRINT "EL RADIO RELATIVO R/D ES IGUAL A ";M
   1810 PRINT "*****************************
   1811 PRINT
   1812 PRINT
  1813 PRINT
  1814 PRINT
  1900 PRINT "CON ESTE VALOR USA LA GRAFICA DE RESISTENCIA EN CODOS"
  2000 PRINT "DAME LOS VALORES QUE TE PIDO"
  2100 PRINT "DAME (RT)"
 2200 INPUT RT
 2366 PRINT "DAME (RL)"
 2400 INPUT RL
 2500 PRINT "DAME (RB)"
 2600 INPUT RB
 2700 RETURN
3000 PRINT
3001 PRINT
3002 PRINT
3003 PRINT
3010
     PRINT "EL VALOR L/D EN DIAMETROS DE TUBERIA ES ";P
3416
     PRINT
```

```
3017 PRINT
     3015 PEISSA
     3020 PRINT "CON ESTE VALOR BUSCA LA L EQUIVALENTE EN EL NOMOGRAMA"
     3021 PRINT "DAME SU VALOR (EN PIES)"
     3030 INPUT F
                                                                   130
     3040 F1 = F / 3.2808
    3050 PRINT "DE LA TABLA DE LONGS. EQUI. PARA VALVULAS (L/D)2
    3051 PRINT "BUSCA EL VALOR PARA EL TIPO QUE ESTES ANALIZANDO"
          PRINT "CON ESTE VALOR DETERMINA LA L EQUIVALETE"
    3053 PRINT "DAME EL VALOR (EN PIES)"
    3070 INPUT E
    3080 E1 = E / 3.2808
   3090 RETURN
   4000 PRINT
   4001 PRINT
   4002 PRINT
   4003 PRINT
   4004 PRINT
  4010 PRINT "LA LONGITUD TOTAL EQUIVALENTE (MTS) LT=";H
  4020 PRINT "(PULGS) LT=";Q
  4030 PRINT "(PIES) LT=";H1
  4040 PRINT TAB( 12); "DATOS"; "(EN PULGADAS)"
 4050 PRINT TAB( 12);"#####"
 4060 PRINT "D=" 1D
 4070 PRINT "Y=";Y
 4080 PRINT "U=";U1
 4694
     PRINT "LT=":0
4091
      PRINT "################
4092 PRINT
4093 PRINT
4094 PRINT
4095 PRINT
4096 RETURN
```

A CONTINUACION SE MUESTRA LA CORRIDA DEL PROGRMA ANALIZANDO ASI

LA FLEXIBILIDAD DEL DISEÑO OPTIMO

JRUN

ANALISIS DE FLEXIBILIDAD

QUE DIAMETRO TIENES (EN PULGADAS)

?18

CUAL ES LA DIFERENCIA DE ELEVACION ENTRE EXTREMOS (EN METROS)

76.098

CUAL ES LA LONGITUD TOTAL DEL TUBO (EN METROS)

764

LA PENDIENTE MAXIMA ES UNA PULGADA EN.874603695

SI LA PENDIENTE ES MENOR A 1 PULG. EN 5 PIES TOMA ESTE VALOR COMO MINIMO

CON EL VALOR DE LA PENDIENTE VER LA GRAFICA NO. 1 DAME EL VALOR CORRESPONDIENTE EN PIES 790 CUAL ES LA DEFORMACION (Y) EN PULGADAS 71.64 133 DAME EL NUMERO TOTAL DE CODOS DE 90 GRADOS 28 DAME EL RADIO DEL CODO DE 90 GRADOS 2686.8

EL RADIO RELATIVO R/D ES IGUAL A 1.50218422 ***************

CON ESTE VALOR USA LA GRAFICA DE RESISTENCIA EN CODOS DAME LOS VALORES QUE TE PIDO DAME (RT)

DAME (RL)

?12.5

?10

DAME (RB)

?2

EL VALOR L/D EN DIAMETROS DE TUBERIA ES 89.5 *********************

CON ESTE VALOR BUSCA LA L EQUIVALENTE EN EL NOMOGRAMA

DAME SU VALOR (EN PIES)

2130

134

DE LA TABLA DE LONGS. EQUI. PARA VALVULAS (L/D)2 BUSCA EL VALOR PARA EL TIPO QUE ESTES ANALIZANDO CON ESTE VALOR DETERMINA LA L EQUIVALETE DAME EL VALOR (EN PIES) 20

LA LONGITUD TOTAL EQUIVALENTE (MTS) LT=103.624482 (PULGS) LT=4079.69585

(PIES) LT=339.9712

DATOS (EN PULGADAS)

D=18

Y=1.64

U=1080

LT=4079.69585

135

DESEAS HACER OTRO CALCULO (S/N)

9999999999999

78

ANALISIS DE FLEXIBILIDAD

QUE DIAMETRO TIENES (EN PULGADAS)

?24

CUAL ES LA DIFERENCIA DE ELEVACION ENTRE EXTREMOS (EN METROS)

77.933

CUAL ES LA LONGITUD TOTAL DEL TUBO (EN METROS)

730 -

LA PENDIENTE MAXIMA ES UNA PULGADA EN.315139292

SI LA PENDIENTE ES MENOR À 1 PULG. EN 5 PIES TOMA ESTE VALOR COMO MINIMO CON EL VALOR DE LA PENDIENTE VER LA GRAFICA NO. 1 TIENTE EN PIES ?100

136

CUAL ES LA DEFORMACION (Y) EN PULGADAS

?1.64

DAME EL NUMERO TOTAL DE CODOS DE 90 GRADOS

?10

DAME EL RADIO DEL CODO DE 90 GRADOS

7914.40

EL RADIO RELATIVO R/D ES IGUAL A 1.499997 ***************

CON ESTE VALOR USA LA GRAFICA DE RESISTENCIA EN CODOS DAME LOS VALORES QUE TE PIDO

DAME (RT)

?12.5

DAME (RL)

210

DAME (RB)

?2

EL VALOR L/D EN DIAMETROS DE TUBERIA ES 111.5

The second of th

CON ESTE VALOR BUSCA LA L'EQUIVALENTE EN EL NOMOGRAMA DAME SU VALOR (EN PIES)

?200

137

DE LA TABLA DE LONGS. EQUI. PARA VALVULAS (L/D)2
BUSCA EL VALOR PARA EL TIPO QUE ESTES ANALIZANDO
CON ESTE VALOR DETERMINA LA L EQUIVALETE
DAME EL VALOR (EN PIES)
?20

LA LONGITUD TOTAL EQUIVALENTE (MTS) LT=97.0568154
(PULGS) LT=3821.12683
(PIES) LT=318.424

DATOS(EN PULGADAS)

D=24

Y=1.64

U=1200

LT=3821.12683

20315 Fr DY/(L-U)n2(=0.03 5.7270026E-06:=6.03

9999999999999

138

DESCAS HACER OTRO CALCULO (S/N)

PERDIDAS EN TUBERIAS.

- PERDIDAS PRIMARIAS:

ECUACION DE DARCY-WEISBACH

DONDE: Hrp= pérdida de carga primaria.

λ = coeficiente de pérdida de carga primaria.

L= longitud de la tubería.

D= diámetro de la tubería.

v= velocidad media del fluido.

CALCULO DE LA VELOCIDAD DEL FLUIDO.

ECUACION DE CONTINUIDAD:

Q≃ vA

DONDE: Q= flujo

v= velocidad

A= área

por lo tanto v= $Q/A= v= 4Q/\pi D^2$

DATOS: (CONDICIONES NORMALES DE OPERACION).

 $Q = 87,670 \text{ cm}^3/\text{seg}.$

D= 24"= 60.96 cm= 609.6 mm.

por lo tanto, con estos datos determinaremos la velocidad.

 $V = 4Q/\pi D^2 = 4(87,670)/\pi (60.96)^2 = 350680/11674.54$

v = 30.03 cm/seg.

v = 300.3 mm/seg

v = 0.3003 m/seg

v= 18.018 m/min

Cálculo del coeficiente de pérdida de carga primaria usan do la ecuación de Karman-Prandtl

$$\frac{1}{\sqrt{\lambda 1}} = 2 \log_{10} \frac{D}{2K} + 1.74$$

Ahora, tenemos que calcular el número de Reynolds para poder determinar el coeficiente:

$$R_e = \frac{VD}{V}$$

donde:

V= Velocidad

D= diametro

v= viscocidad cinemática (para este caso, el gasóleo a - 373°C tiene una viscocidad cinemática de 0.34 mm²/seg)

$$R_0 = (300.3)(609.6) / 0.34$$

 $R_{\rm p} = 538420.2$

Por lo tanto como el número de Reynolds $R_{\rm e}\gg 12,000$, revasa el número crítico superior, lo cual nos demuestra una corriente necesariamente turbulenta.

$$\lambda = f(K,D,R_0)$$

K= 0.4 de tabla 9-2 "Coeficiente de rugosidad K, para tuberías comerciales".

TBLA 9-2 COEFICIENTE DE RUGOSIDAD ABSOLUTA \underline{K} PARA TUBERIAS COMERCIALES

TIPO DE TUBERIA	Rugosidad absoluta - K (mm)	TIPO DE TUBERIA	Rugosidad absoluta - K (mm)
Vidrio, cobre o latón estirado	0,001 (o lisa)	Hierro galvanizado	0,15 a 0,20
Latón industrial	0,025	Fundición corriente nueva	0,25
Acero laminado nuevo	0,05	Fundición corriente coddada	1 a 1,5
Acero laminado oxidado	0,15 a 0,25	Fundición asfaltada	0,1
Acero laminado con in-		Cemento alisado	0,3 a 0,8
crustaciones	1,5 a 3	Cemento bruto	hasta 3
Acero asfaltado	0,015	Acero roblonado	0,9 a 9
Acero roblonado	0,03 a 0,1	Duelas de madera	0,183 a 0,91
Acero soldado,oxidado	0,4		

Rugosidad = $0.4/D = 0.4/60.96 = 6.5616797 \times 10^{-3}$

Rugosidad = 0.00656

Tomar la ecuación de Karman-Prandtl y determinar los coeficientes:

$$\lambda = f(K/D, R_e)$$

$$\frac{1}{\sqrt{2}}$$
 = 2 Log₁₀ $\frac{60.96}{2(0.4)}$ + 1.74

 $\lambda = 0.033$ (valor para la tubería de 24").

Determinaremos los datos para la tubería de 18":

$$D = 18" = 45.72 cm$$

Cálculo de la velocidad.

$$V = 4 Q/D^2 = 4(87,670)/(45.72)^2 = 53.40 cm/seg$$

V= 534.00 mm/seg

V= 0.534 m/seg

V= 32.04 m/min

De tablas K= 0.4

$$\frac{1}{\sqrt{\lambda}} = 2 \log_{10} \frac{45.72}{2(0.4)} + 1.74$$

 $\lambda = 0.036$ (valor para tubería de 18")

Determinaremos los datos para la tubería de 10", siguiendo los mismos procedimientos tenemos que:

V= 173.01 cm/seg

V= 1730.18 mm/seg

V= <u>1.730 m/seq</u>

V= 103.81 m/min

$$\frac{1}{\sqrt{|\lambda|}} = 2 \log_{10} \frac{25.4 + 1.74}{2(0.4)}$$

$$\lambda = 0.044$$

Determinaremos los datos para la tubería de 6" siendo los mismos procedimientos:

V = 480.60 cm/seg

V = 4806.08 mm/seg

V = 4.806 m/seg

V= 288.36 m/min

De tablas K=0.4

$$\frac{1}{\sqrt{31}} = 2 \log_{10} \frac{15.24}{2(0.4)} + 1.74$$

$$\lambda = \frac{0.054}{1.000}$$

DETERMINACION DE PERDIDAS PRIMARIAS

Y SECUNDARIAS

Usaremos el método que consiste en tomar las pérdidas secundarias como longitudes equivalentes, es decir longitudes en
metros de un trozo de tubería del mismo diámetro que produciría las mismas pérdidas de carga que los accesorios en cuestión.

Así, cada codo, válvula, brida, etc., se sustituirá por - su longitud de tubería equivalente, Le. A continuación se aplica la ecuación fundamental de las pérdidas primarias en la siguiente forma:

$$H_r = \lambda (L + \sum_{D} v^2)$$

(FORMULA DE LAS PERDIDAS PRIMARIAS Y SECUNDARIAS EMPLEANDO LA LONGITUD EQUIVALENTE)

Donde:

 H_r = suma total de pérdias primarias y secundarias

 λ = coeficiente de pérdidas

L = longitud

v = velocidad media en la tubería

Por lo tanto al aplicar esta fórmula obtendremos la suma - total de pérdidas primarias y secundarias.

En el capítulo No. 3 se han determinado las longitudes - equivalentes de todos los accesorios y válvulas empleados en el diseño, así pues, utilizaremos estos datos.

Ø	No.	Codos	Long.	total	equiv.	de	codos	90°	R.L.
24"		14			9	2.2	m		
24"		10			6	0.9	6 m		
18"		20				2.7	7 m		
18"		8			5	1.8	1 m		
6"		8			5	7.9	1 m		

Longitud equivalente de la válvula de compuerta de 24" - 150 #.

 $L= 6.096 \text{ m} \times 2 = 12.192 \text{ m}$

Longitud equivalente de Te recta.

L= 25.908 m

Con estas longitudes equivalentes, coeficiente de pérdidas (que ya calculamos), longitudes de tubo y velocidades - (también calculadas ya), aplicaremos la fórmula de las pérdidas primarias y secundarias descrita anteriormente.

 $H_r = 0.033 (82 + 90.2 + 12.192) (0.3003)^2 / (0.6096) 2 (9.81)$

 $H_{r24} = 0.045 \text{ m}$ (tubería de 24" diseño actual)

 $H_r = 0.033 (30 + 60.96 + 12.192) (0.3003)^2 / (0.6096) 2 (9.81)$

H_{r24"}= 0.025 m (tubería de 24" diseño óptimo)

 $H_r = 0.036 (76+112.77+103.632)(0.534)^2/(0.4572)2(9.81)$

 $H_{r18"} = 0.334 \text{ m}$ (tubería de 18" diseño actual)

 $H_r = 0.036 (64+51.81+259.08)(0.534)^2/(0.4572)2(9.81)$

H_{r18"}= <u>0.429 m</u> (tubería de 18" diseño óptimo)

 $H_{*}=0.044 (32) (1.730)^{2}/(0.254)2(9.81)$

 H_{r10} = 0.845 m (tubería de 10" ambos diseños)

 $H_r = 0.054 (8+57.91) (4.806)^2 / (0.1524) 2 (9.81)$

 $H_{r6"} = 27.49 \text{ m}$ (tubería de 6" ambos diseños)

PERDIDAS TOTALES DEL DISEÑO ACTUAL

PERDIDAS TOTALES DEL DISEÑO OPTIMO

Se observa que las pérdidas del diseño actual es de 28.714 metros, esto significa que el fluído debido a las pérdidas, - perderá energía cinética y presión como si recorriera 28.714 metros más del recorrido total del arreglo.

Y el diseño óptimo tiene pérdidas de 28.789 metros, se nota que es mayor la pérdida, pero la diferencia es de 0.075 metros o sea 75 mm, lo cual se puede tomar como despreciable y prácticamente tienen las mismas pérdidas a cambio de una grandiferencia económica.

4.3 ANALISIS ECONOMICO Y CALCULO DEL CAMINO CRITICO. En este punto compararemos los los diseños actual y óptimo desde el punto de vista económico. Comenzaremos con degribir y realizar una lista de material de cada uno de los diseños.

DISEÑO ACTUAL							····		DIS	eño	OPTI	МО	
			24"	18"	10"	6"		[24"	18"	10"	6"	
		IS. CED. 35 Gr P5.	82	76	32	8			30	64	32	8	
VALVULA 150# R		COMPUERTA	2						2				
BRIDAS SOLD.			2			24			2			24	
CODO 90 EST.	o° R.	L. CED.	14	20		8			10	8		8	
TE REC	ra ce	D.		4						10			
TAP. C.	ACH.	CED.	2	8						12			
EMPAQU 150# R		IIMETALICO	4			16			4			16	
	CANT.	TAMAÑO	TI	PO	J	UNTA	CANT.	TAN	1AÑO		TIPO)	JUNTA
SOI	80	11/4"x63/4"	ESPAR	RAGO	24'	150#R.F	80	11/	11/4"x63/4" ESPARRAGO		24"150#R.F.		
TORNILLOS	256	3/4"x33/4"	ESPAR	RAGO	6"	150#R.F	256	3/4'	'x33/4	" E	SPARR	AGO	6"150#R.F.
Q.					4		ļ	_					
	<u> </u>							-					
CANT. IDENTIFICACION						CANT.	 				FICAC		
8 10" x 6" CE			CED. I	ST.R	ED.C	DNC.	8	1		***************************************			CONC.
MIS.							2	1 24	×1	e CE	J.EST	.RED.	CONC.
	-	 					 	 					

Uza vez obtenidos los datos del material utilizado en la optimización del diseño, se procede a determinar los costos. En la lista presentada, se hace muy notoria la diferrancia existente de metros de tubería y codos entre el diseño actual y el óptimo.

En el capítulo anterior, hicimos el análisis económico del diseño actual. Ahora nos nos toca determinar los costos del diseño óptimo, así compararemos los resultados - y justificaremos la optimización del arreglo.

NOMBRE DE LA PIEZA	DIAMETRO Ø (PULG)	LIBRAJE #	MATERIAL	PRECIO *	PRECIO
TUBO	24	150	Acero al cro		
}		# -	mo-molibdeno		
{			A335 Gr P5.	\$ 286,288.00	\$ 8'588,640.00
}				(por metro)	
TUBO	18	150	11	174,844.00	11'190,016.00
				(por metro)	
тиво	10	150	"	149,441.00	4'782,112.00
				(por metro)	
тиво	6	150	n .	106,744.00	853,952.00
			:	(por metro)	}
VALVULAS DE					}
COMPUERTA	24	150	ii .	3'470,933.00	6'941,866.00
BRIDAS DE					}
CUELLO SOL-					}
DABLE	24	150	tr	399,800.00	799,600.00
BRIDAS DE		•			
CUELLO SOL-]
DABLE	6	150	## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ##	18,917.00	454,008.00
CODOS DE 90°					
R.L. CED. EST.	24	150	**	459,375.00	4'593,750.00
CODOS DE 90°		}			
R.L. CED. EST.	18	150	11	305,086.00	2'440,688.00
L					

CONTINUACION

					ustrasy National and the
NOMBRE DE	DIAMETRO	LIBRAJE		PRECIO *	PRECIO
LA PIEZA	Ø (PULG)	#	MATERIAL	UNITARIO	TOTAL
CODOS DE 90°					
R.L.CED.EST.	6	150		18,917.00	151,336.00
TAPON CACHU-					151,550.00
CHA CED.EST.	18	150		69,494.00	833,928.00
TE, RECTA,					033,928.00
CED. EST.	18	150		183,750.00	1'837,500.00
EMPAQUES EN					3,500.00
GENERAL	6 y 24	150	Semimetálica		32,272.00
TORNILLOS					32,2/2.00
TIPO ESPARRA					
GO	3/4 x 3 3/4	150 .	Acero al ~		
			carbón	630.00	161,280.00
TORNILLOS TI					
PO ESPARRAGO	11/4 x 6 3/4	150	"	2,952.00	236,160.00
RED. CONC. CED.					
EST.	10 x 6	150	Acero al cro		
		<u> </u>	mo-molibdeno		
Ì			A335 Gr P5.	17,426.00	139,408.00
RED. CONC. CED.					
EST.	24 x 18	150		157,771.00	315,542.00
			Í		
L		L			<u> </u>

VALOR TOTAL DEL ARREGLO OPTIMO \$ 44'352,058.00

* LOS PRECIOS SE DETERMINARON A VALOR PRESENTE, CON LA FORMULA:

$$P = C(1 + i)^n$$

EN DONDE:

- P= Valor presente.
- C= Capital dado en tiempo pasado
- i≈ Nivel de inflación (%)
- n= Lapso de tiempo (años, meses,etc.)

Comparemos pues el valor del arreglo actual con el óptimo, el primero tiene un valor de \$ 65'414,210.00 y el óptimo - \$ 44'352,058.00.

Se observa una diferencia de \$ 21'062,152.00, lo cual nos muestra que el diseñar bajo el método de optimización y siguien do las normas correspondientes a esta especialidad, se obtienen resultados que nos minimizan los costos.

Este ahorro obtenido con la optimización del diseño de la línea de transfer es bastante considerable. Pues bien, si esto sucede con la optimización de una línea, podemos imaginar lo - que se podría ahorrar aplicando el método en todo un contrato.

Ahora, tocaremos lo que corresponde al costo por mano de obra.

Bien, el diseño actual se realizó en un término de tres me ses y la optimización se realizó en un mes. Realizaremos una relación de actividades que se llevaron a cabo en la elaboración de los diseños (actual y óptimo). En estas relaciones se comprenderán una secuencia nodal, tiempo (horas), costo (pesos), tiem-

po optimista, tiempo esperado y tiempo pesimista. Esto es para determinar el camino crítico, la longitud equivalente del camino crítico, costo total, la probabilidad de que el diseño se termine en menos tiempo (un tiempo razonable), y demás características que se mostraran posteriormente.

RELACION DE ACTIVIDADES

(DISEÑO ACTUAL)

- 1.- Búsqueda de información (en general).
- 2.- Localización general de la línea.
- 3.- Actividades imprevistas.
- 4.- Consultar los dibujos de equipos.
- 5.- Idear una ruta.
- 6.- Consultar las características de los materiales de la línea y de los accesorios.
- 7.- Trazar el arreglo.
- 8.- Analizar la flexibilidad del diseño.
- Realizar los cambios sugeridos por el análisis de flexibilidad.
- 10.- Elaborar los dibujos isométricos.

RELACION DE ACTIVIDADES

(DISEÑO OPTIMO)

- 1.- Búsqueda de información (en general).
- 2.- Localización general de la línea.
- 3.- Actividades imprevistas.
- 4.- Consultar los dibujos de equipos.
- 5.- Idear una ruta.
- 6.- Consultar las características de los materiales de la línea y de los accesorios.
- 7.- Trazar el arreglo.
- 8.- Analizar la flexibilidad del diseño.
- Realizar los cambios sugeridos por el análisis de flexibilidad.
- 10.- Elaborar los dibujos isométricos.
- 11.- Visualizar una mejor ruta.
- 12.- Verificar si hay cambios en los DTI'S.
- 13.- Consultar posibles cambios en los equipos.
- 14.- Calcular las pérdidas en el diseño mejorado.
- 15.- Verificar posibles cambios en las condiciones de operación.
- 16.- Actividades imprevistas.
- 17.- Minimizar longitudes de tubo y accesorios.
- 18.- Realizar el trazo óptimo.
- 19.- Realizar el análisis económico de ambos diseños (actual y óptimo).

- 20.- Analizar la flexibilidad del trazo óptimo.
- 21.- Comparar los análisis de ambos diseños.
- 22.- Elaborar los dibujos isométricos del arreglo óptimo.

MATRIZ DE SECUENCIAS (DISEÑO ACTUAL)

CTIVIDAD	SECUENCIA NODAL
1	1-2
2	2-3
3	2-5
4	2-4
5	3-5
6	4-5
7.	5-6
8	6-7
9	7-8
10	8-9
and a second a second and a second a second and a second	ration in the religion of the control of the desire consequence and again the control of the

MATRIZ DE SECUENCIAS

(DISEÑO OPTIMO)

ACTIVIDAD	SECUENCIA NODAL
1	1-2
2	2-3
3	2-5
4	2-4
5 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	3-5
6	4-5
	5-6
8	6-7
9	7-8
10	8-9
11	9-10
12	10-11
13	10-12
14	10-13
15	**************************************
16	12-14
17	13-14
18	14-15
19	15-16
20	16-17
21	17-18
22	18-19

MATRIZ DE TIEMPOS
(DISEÑO ACTUAL)

ACTIVIDAD	0	М	P	į.	COSTOS (PARA TIEMPO ESTANDAR)
1	35	42	45	41.3	\$ 126,000.00
2	25	28	33	28.33	84,000.00
3	0	0_	0	0	0
4	7	14	22	14.18	42,000.00
5	4	10	14	9.66	30,000.00
6	3	9	12	8.5	27,000.00
7	4	10	13	9.5	30,000.00
8	345	392	410	387.16	1'176,000.00
9	5	16	20	14,83	48,000.00
10	4	8	16	8.66	24,000.00

(Tiempo en horas)

El arreglo actual consumió un total de 529 horas, esto representa tres meses de trabajo aproximadamente.

Estas horas-hombre tienen un costo de \$ 1'587,000.00 este valor es considerando el salario \$ 3,000.00 la hora. Por lo tanto, el costo total del diseño es:

Así es que el gran costo total es:

\$ 67'001,210.00

MATRIZ DE TIEMPOS

(DISEÑO OPTIMO)

ACTIVIDAD	O	М	P	t	COSTOS	(PARA	TIEMPO ESTANDAR)
1	30	35	38	34.66		\$	105,000.00
2	30	38	42	37.33			114,000.00
3	0	0	0	0			
4 0	5	8	10	7.83			24,000.00
5	4	10	12	9.33	tilaka. Tanan ang Kapanahan		30,000.00
6	1	4	7	4			12,000.00
7	5	В	10	7.83			24,000.00
8	8	13	17	12.83			39,000.00
9	10	16	19	15.5			48,000.00
10	1	4	7	4			12,000.00
11	20	25	28	24.6			75,000.00
12	1	3	5	3			9,000.00
13	. 0	1	3 3	1.16		•	3,000.00
14	4	10	12	9,33			30,000.00
15	0	2	7	2.5			6,000.00
16	0	0	0	0		and the second	0
17	10	15	19	14.83			45,000.00
18	5	8	10	7.83			24,000.00
19	8	13	17	12.83			39,000.00
20	5	8	10	7.83			24,000.00
21	8	19	21	17.5			57,000.00
22	5	8	10	7.83			24,000.00

(Tiempo en horas)

El arreglo óptimo consumió un total de 248 horas, esto representa un mes de trabajo aproximadamente.

Estas horas-hombre tienen un costo de \$744,000.00\$ este va lor es considerando el salario \$3,000.00\$ hora. Por lo tanto, - el costo total del diseño es:

Así es que el gran costo total es:

\$ 45'096,058.00

Con esta información podemos trazar el diagrama de flechas de cada uno de los proyectos y determinaremos su ruta crítica - utilizando un programa de computación, como se puede observar a continuación.

ILIST

- 10 REM CRITICAL PATH METHD (CPM)
- 20 REM A()=START AND END NODES FOR EACH ACTIVITY
- 30 REM S()=EARLY START TIMES FOR EACH ACTIVITY
- 40 REM F()=LATE FINISH TIMES FOR EACH ACTIVITY
- 50 REM E()=DURATIONS AND COSTS OF NORMAL ACTIVITIES
- 60 REM C()=DURATIONS AND COSTS OF CRASH ACTIVITIES
- 70 DIM A(100,2),S(100),F(100),E(100,2),C(100,2)
- 80 DEF FN R(Z1) = INT ((Z1 * 1000 + .5)) / 1000
- 90 PRINT "CRITICAL PAHT METHOD"
- 100 PRINT
- 110 PRINT "HOW MANY ACTIVITIES IN THIS NETWORK";
- 120 INPUT N
- 130 FOR I = 1 TO N
- 140 PRINT
- 150 PRINT "ENTER START, END NODES FOR ACT. ";1;" ";
- 160 INPUT A(I,1),A(I,2)
- 170 IF A(I,2) < = A(I,1) THEN 200
- 190 IF A(I,2) < N THEN 260
- 200 PRINT "START NODE MUST BE NUMBERED LOWER"
- 210 FRINT "THAN END NODE, AND END NODE MUST"
- 220 PRINT "BE LESS THAN THE NUMBER OF ACTIVITIES."
- 230 PRINT " *** TRY EMTRY AGAIN ***"
- 240 PRINT
- 250 GOTO 140

```
260 PRINT "ENTER DURATION AND COST ";
     276 INPUT E(1)1) (E(1)2)
     280 S(I) = 0
    290 F(I) = 0
    300 NEXT I
                                                                 161
    310 REM LOOP TO FIND EARLY START TIMES FOR NETWORK
    320 FOR I = 1 TO N
    330 IF S(A(1,2)) > = S(A(1,1)) + E(1,1) THEN 350
    340 S(A(I,2)) = S(A(I,1)) + E(I,1)
    350 NEXT I
   360 F(A(N,2)) = S(A(N,2))
   370 REM LOOP TO CALCULATE LATE FINISH TIMES FOR NETWORK
   380 FOR I = N TO 1 STEP - 1
   390 IF F(A(I,1)) = 0 THEN 420
   400 IF F(A(I,1)) > F(A(I,2)) - E(I,1) THEN 420
  410 GOTO 430
  420 F(A(I,1)) = F(A(I,2)) - E(I,1)
  430 NEXT I
  440 C1 = 0
  450 L = 0
  460 PRINT
 470 REM CALCULATE SLACK TIME IN S1
 480 PRINT "START END EARLY LATE"
 490 PRINT "NODE NODE START FINISH DUR. STACK COST"
 500 FOR I = 1 TO N
 510 PRINT A(I,1); TAB( 7);A(I,2); TAB( 12);S(A(I,1)); TAB( 18);
 520 PRINT F(A(I,2)); TAB( 25);E(I,1); TAB( 30);
530 S1 = F(A(I,2)) - S(A(I,1)) - E(I,1)
540 IF S1 > 0 THEN 590
545 IF L > = F(A(1,2)) THEN 590
550 PRINT "CRIT.";
560 L = L + E(I,1)
570 GOTO 600
```

```
600. PRINT (TALL) 3614E(1,2)
610 \text{ C1} = \text{C1} + \text{E}(\text{I},2)
                                                                  162
     NEXT I
629
    FRINT
630
640 PRINT "THE CRITICAL PATH LENGTH IS "IL
650 PRINT "TOTAL COST OF THIS NETWORK= ";C1
     PRINT
660
     PRINT "DO YOU WANT TO CHANGE ANY"
670
     PRINT "ACTIVITY DURATIONS (Y/N) ";
 686
     INFUT A$
 690
      IF A$ = "N" THEN 870
 700
     IF A$ < > "Y" THEN 660
 710
      PRINT
 720
      PRINT "WHICH ACTIVITY ";
 730
      INPUT I
 740
      IF I < 1 OR I > N THEN 720
 750
      PRINT "CURRENT DURATION IS ";E(I,1)
 770
       PRINT "COST = ";E(I,2)
 775
       PRINT "ENTER NEW DURATION AND COST "1
  780
       INPUT E(1,1),E(1,2)
  790
       PRINT "----RECALCULATION NETWORK----"
  800
       PRINT
  810
      FOR I = 1 TO N
  820
  830 S(I) = 0
  840 F(I) = 0
  850 NEXT I
   860 GOTO 310
```

590 PRINT S1:

870 END

A CONTINUACION SE MUESTRA LA CORRIDA DEL PROGRAMA ANALIZANDO

Y RESOLVIENDO LA RUTA CRITICA



3RUN

CRITICAL PAHT METHOD

HOW MANY ACTIVITIES IN THIS NETWORK?10

ENTER START, END NODES FOR ACT. 1 71,2 ENTER DURATION AND COST 742,126000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 2 72,3 ENTER DURATION AND COST 728,84000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 3 ?2,5 ENTER DURATION AND COST ?0,0

ENTER START, END NODES FOR ACT. 4 ?2,4 ENTER DURATION AND COST ?14,42000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 5 ?3,5 ENTER DURATION AND COST ?10,30000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 6 74,5 ENTER DURATION AND COST 79,27000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 7 ?5.6 ENTER DURATION AND COST ?10,30000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 8 76,7 ENTER DURATION AND COST 7392,1176000

ENTER START END NODES FOR ACT. 9 27.8

ENTER START, END NODES FOR ACT. 10 78,9

ENTER DURATION AND COST ?8,24000

165

START	END	EARLY	LATE
-------	-----	-------	------

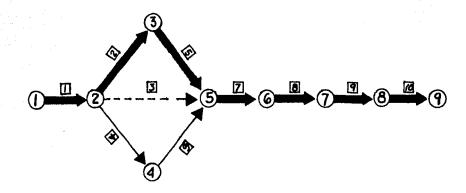
NODE NODE START FINISH DUR. STACK COST

		THE POST OF LOS	VI STACK COST		
1	2	CRIT.0	42		
2	3	CRIT42		126000	42
2	5	38 42	70	84000	28
2	4	15 42		. 0	0
3	5	이 하는 없는 하늘 생각을 하고	71	42000	14
4	_	CRIT70	80	30000	10
	5	15 56	8.0	27000	9
5	હ	CRITS0	90	30000	10
૯	7	CRPT.	482		
7	8	CR##2	498		80 392
8	9	CRI#98	506	48000	16
			206	24000	8

THE CRITICAL PATH LENGTH IS 506 TOTAL COST OF THIS NETWORK= 1587000

DO YOU WANT TO CHANGE ANY
ACTIVITY DURATIONS (Y/N) ?N

DIAGRAMA DE FLECHAS DEL PROYECTO DEL DISEÑO ACTUAL



- LOS NUMEROS ENCERRADOS CON UN CIRCULO REPRESENTAN LOS NODOS
- LOS NUMEROS ENCERRADOS CON UN CUADRO REPRESENTAN LAS ACTIVIDADES
- ACTIVIDAD CRITICA

CRITICAL PAHT METHOD

HOW MANY ACTIVITIES IN THIS NETWORK?22

ENTER START, END NODES FOR ACT. 1 ?1,2

ENTER DURATION AND COST ?35,105000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 2 72,3

ENTER DURATION AND COST ?38,114000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 3 ?2,5

ENTER DURATION AND COST 90.0

ENTER START, END NODES FOR ACT. 4 ?2,4

ENTER DURATION AND COST ?8,24000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 5 73,5 ENTER DURATION AND COST ?10,30000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 6 24,5

ENTER DURATION AND COST ?4,12000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 7 ?5,6

ENTER DURATION AND COST ?8,24000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 3 76,2

START NODE MUST BE NUMBERED LOWER

THAN END NODE, AND END NODE MUST

ENTER START, END NODES FOR ACT. 8 ?6,7 ENTER DURATION AND COST ?13,39000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 9 ?7,8
ENTER DURATION AND COST ?16,48000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 10 ?8,9
ENTER DURATION AND COST ?4,12000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 11 79,10 ENTER DURATION AND COST 725,75000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 12 ?10,11 ENTER DURATION AND COST ?3.9000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 13 ?10,12 ENTER DURATION AND COST 21,3000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 14 ?10,13 ENTER DURATION AND COST ?10,30000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 15 ?11,14 ENTER DURATION AND COST ?2,6000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 16 ?12,14

ENTER	DURATION	AND	COST	?15,45000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 18 ?14,15 ENTER DURATION AND COST ?8.24000

169

ENTER START, END NODES FOR ACT. 19 ?15,16
ENTER DURATION AND COST ?13,39000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 20 ?16,17 ENTER DURATION AND COST ?8,24000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 21 ?17,18
ENTER DURATION AND COST ?19,57000

ENTER START, END NODES FOR ACT. 22 ?18,19
ENTER DURATION AND COST 28.24444

START END EARLY LATE

NODE NODE START FINISH DUR. STACK COST 1 2 CRIT.a

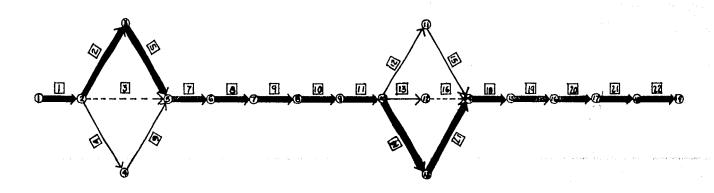
	2	CRIT.0			
2	3	CRIT25	35	105000	35
2	5	48 35	73	114000	
2	4	36 ₃₅	83	0	0
3	5	CRIT73	79	24000	
4	5	36 43	83	30000	8
5	6	CRIT.83	83	2000	10
4	7	CRI91	91	24000	4
7	8	CRIW4	104	39000	8
***	9	CRIT20	120	48000	13
9	. 10	CRIT4	124	12000	16
			149		4
				7 30 40	25.

10	<u> </u>	32149	172	9000	3
10	12'	24 149	174	3000	1
10	13	CRI#9	159	30000	10
11	14	20 152	174	6000	2
12	14	24 150	174	0	0
13	14	CRI59	174	45000	15
14	15	CRIT74	182	24000	8
15	16	CRI#2	195	39000	
16	17	CRII95	203	24000	13
17	18	CR2V3	222		8
18	19	CRIT22		57000	19
			230	24000	8

THE CRITICAL PATH LENGTH IS 230 TOTAL COST OF THIS NETWORK= 744000

DO YOU WANT TO CHANGE ANY ACTIVITY DURATIONS (Y/N) ?N

DIAGRAMA DE FLECHAS DEL PROYECTO DEL DISEÑO OPTIMO



- () LOS NUMEROS ENCERRADOS CON UN CIRCULO REPRESENTAN LOS NODOS
- LOS NUMEROS ENCERRADOS CON UN CUADRO REPRESENTAN LAS ACTIVIDADES

ACTIVIDAD CRITICA

4.4 TOMA DE DECISIONES. Así, observamos que después de determinar la matriz de tiempos de cada uno de los diseños (actual y óptimo), se obtuvieron los costos de todas las actividades que se realizaron para la elaboración de cada arreglo.

Existe una similitud de actividades en ambos diseños hasta la número diez, en ésta termina el proyecto del arreglo actual, sin haber aplicado el método de optimización empleado en el proyecto que realize.

Con mucho más pasos a seguir, el método de optimización - es sin embargo mucho más económico ya que el factor tiempo es el más importante puesto que la disminución de éste nos trae - un considerable ahorro económico.

El consumo de horas de cada proyecto es el siguiente:
(Este fue calculado en base a costos de hora-hombre del mes de septiembre de 1985).

EL DISEÑO ACTUAL CONSUMIO = 528 horas-hombre

y esto tiene un costo de = \$ 1'587,000.00.

EL DISEÑO OPTIMO CONSUMIO = 248 horas-hombre.

y esto tiene un costo de = \$ 744,000.00.

Esto nos muestra una gran diferencia en horas lo cual nos da \$ 843,000.00 de ganancia comparado con el costo de mano de obra del diseño actual.

Ahora, agregados estos costos a los de materiales utilizados se saca el gran total de cada proyecto lo cual nos da:

PROYECTO DEL DISEÑO ACTUAL = \$ 67'001,210.00

PROYECTO DEL DISEÑO OPTIMO = \$ 45'096,058.00

y por lo tanto la diferencia es = \$ 21'905,152.00

Esta cantidad es lo que se ahorra al aplicar el método de optimización.

Así, los pasos a seguir para optimizar los arreglos de $t\underline{u}$ berías se muestran en la relación de actividades del diseño óptimo (Ver pág./53).

Podemos decir que los dos diseños tienen una flexibilidad aceptable y prácticamente es la misma, lo podemos constatar - consultando los análisis realizados para cada diseño, así pues, el diseño óptimo cumplió con el requisito de flexibilidad.

En cuanto a pérdidas se refiere, el diseño óptimo tiene - 75 mm más de pérdidas totales, pero a cambio de eso se obtiene un ahorro en metros de tubo de 24" y de 18", así como disminución en el número de codos empleados. Esta diferencia en las pérdidas se debe a que en el diseño óptimo se han utilizado más tees rectas y en el análisis de pérdidas debido a su longitud equivalente es la diferencia de 75 mm.

Una vez observadas las diferencias, los pros y contras de cada proyecto se llega a la conclusión que el método de optim \underline{i} zación empleado da los mejores resultados.

Por lo tanto al haber aplicado este método se obtuvó un -ahorro total de \$ 21'905,152.00

CAPITULO V

CONCLUSIONES

- 1.- Se logró disminuir el tiempo empleado en el proyecto.
- 2.- Con el diseño óptimo se disminuyó la longitud total de la línea, hablando en metros de tubería.
- El arreglo óptimo a comparación del actual es más directo.
- 4.- Se minimizaron los costos tanto de materiales como de mano de obra.
- 5.- El método de optimización desarrollado sirve de apoyo en el campo del diseño de sistemas de tuberías industriales, esto se debe a su fácil aplicación, versati-

- lidad y a la obtención práctica de los análisis requeridos en esta especialidad.
- 6.- Los programas de computadora disminuyen mucho los tiempos de análisis.
- 7.- Existe una buena confiabilidad en la aplicación de este método de optimización para poder dar decisiones acertadas.

GLOSARIO DE TERMINOS Y SIMBOLOS UTILIZADOS

- B.P.D.O., barriles por diá ordinario.
- RACK, es la estructura metálica que sirve para sostener las camas de tuberías en una planta industrial.
- CAMAS DE TUBERIAS, conjunto de líneas de tuberías que se en cuentran en los diferentes niveles del rack.
- ¢ , linea de centro (en una tuberia).
- TIPICO, significa que existe otro elemento idéntico (dentro de un plano o dibujo) en magnitud o forma.
- R.L., radio largo.
- CED. EST., abreviaturas de cédula estándar.
- MACH, el número de MACH se define como la relación entre la velocidad efectiva o real del fluído y la velocidad del sonido:

 - Así, si M > 1 el flujo se dice que es supersónico.
 - si M < 1 se llama subsónico.
 - si M= 1 decimos que el flujo es sónico.
- $-\sum$, sumatoria.
- g, aceleración de la gravedad (9.81 m/s^2) .
- #, libras
- ", pulgadas

- R.F., cara realzada.
- s/c, sin costura.
- EXT. BIS., extremos biselados.
- RED. CONC., reducción cencéntrica.
- ARREGLO, entiéndase por arreglo, al diseño del sistema de tuberías.

BIBLIOGRAFIA

- QUANTITATIVE MODELS FOR MAGNAGEMENT Mc. Kewon & Daves.
- OPERATION RESEARCH FOR MAGNAGEMENT Samuel Richmond Editorial Willey.
- DECISION MACKING TRHOUG OPERATION RESEARCH Robert Thierauf & Klailcamp Editorial Willey.
- OPERATION RESEARCH Elwood & Buffa Editorial Willey-and Sons.
- APPLIED MAGNAGEMENT SCIENCE Richard Wooldsey & Hesse Editorial S.R.I., IBM Subsidiary.
- FUNDAMENTOS DEL METODO DEL CAMINO CRITICO F. K. Levy, G.L. Thompson y J.D. Wiest Biblioteca Harvard de Administración de Empresas.
- 7. AN ANALYSIS OF DESIGN CRITERIA FOR TRANSFER LINES BETWEEN PETROLEUM RESIDUA HEATERS AND VACUUM DESTILLATION COLUMNS
 Torres y S.J.A., Anaya D.A.
 I.M.P., Rev. Ins. Mex. Pet. Vol. 8 No. 1, (enero 1976).
- PIPING HANDBOOK Reno C. King Fifth edition Editorial Mc.Graw Hill.

- 9. A.N.S.I., B 31.3 (Expantion, flexibility and Support).
- 10. MECANICA DE FLUIDOS Y MAQUINAS HIDRAULICAS Claudio Mataix Segunda edición Editorial Harla.
- 11. FUNDAMENTOS DE TERMODINAMICA Gordon J. Van Wylen y Richard E. Sonntag Novena edición (1980) Editorial Limusa.