

THOSELLE FOR THY OR EXPRESENCE FOR THE PROPERTY SERVICES OF THE PROPERTY SERVICES OF THE PROPERTY SERVICES.

CONTINUED DE FREHABILITACION DE MANABRICAMI CARLAMBLICA DEL ECMADOR

E EXTUDIO DE DISENO DETALLADO.

SOBRETIOS E AQUA

EASE GUARGAS AS LEGIS SAS CHONE Y FORTOWERD

INFORME FINAL Volumen VI

INFORME, DEE GALOULO PEDE LOS DISENOS

. MARZOTERS

Trickhey derpenie



AGENCIA DE COOPERACION INTERNACIONAL DEL JAPON

CENTRO DE REHABILITACION DE MANABI (CRM) REPUBLICA DEL ECUADOR

ESTUDIO DE DISEÑO DETALLADO SOBRE LOS ESQUEMAS DE TRASVASE DE AGUA A 1AS CUENCAS DE LOS RIOS CHONE Y PORTOVIEJO

INFORME FINAL VOLUMEN VI

INFORME DEL CALCULO DE LOS DISEÑOS



MARZO 1995

NIPPON KOEI CO., LTD. Tokio, Japón

INFORME FINAL

LISTA DE INFORME

Volumen	Título
I.	INFORME PRINCIPAL (RESUMEN)
II.	INFORME PRINCIPAL
III.	INFORME PRINCIPAL (ANEXO 1)
	1. CRITERIOS DE DISEÑO
	2. ESTUDIO HIDROLOGICO
	3. PLAN DE TRASVASES
IV.	INFORME PRINCIPAL (ANEXO 2)
	4. GEOLOGIA Y MATERIALES DE CONSTRUCCION
v.	INFORME PRINCIPAL (ANEXO 3)
	5. ESTUDIO AMBIENTAL
VI.	INFORME DEL CALCULO DE LOS DISEÑOS
VII.	INFORME DEL CALCULO DE CANTIDADES DE OBRAS
VIII.	PLAN DE CONSTRUCCION Y CRONOGRAMA
IX.	ESTIMACION DE COSTOS
Χ.	PROGRAMA DE IMPLEMENTACION
XI.	PLANOS DE DISEÑO

Lista de Cálculos

- 1. Casa de Bombas
 - 1.1 Subestructura
 - (1) Análisis Estabilidad
 - (2) Cálculos de Diseño Estructural
 - 1.2 Superestructura
 - 1.2.1 Casa de Bombas
 - 1.2.2 Caseta de Generador
 - 1.3 Utilidad
 - (1) Cálculo de Conductores
 - (2) Diseño de las Instalaciones de Alumbrado
 - (3) Sistema de Tierra
 - (4) Ventlación y Aire Acondicionado
 - (5) Instalación Sanitario
- 2. Tuberia de Carga
 - 2.1 Análisis Estabilidad para Bloque de Anclaje
- 3. Tanque de Carga
 - 3.1 Análisis Estructural
- Canal Abierto
 - 4.1 Cálculos de Diseño Hidráulico
 - 4.2 Cálculos de Diseño Estructural
- 5. Tunel
 - 5.1 Cálculo de Diseño Hidráulico
 - 5.2 Análisis Estructural por FEM
 - 5.3 Análisis Estructural para Estructura en la Entrada y Salida
 - 5.3.1 Condición de Diseño
 - 5,3.2 Área de Barra de Refuerzo Requerir

- 5.3.3 Análisis Estructural
- 5.4 La Superestructura
 - 5.4.1 Entrada a Conguillo
 - 5.4.2 Entrada a Poza Honda
- 5.5 Utilidad para Estructura en la Entrada
 - 5.5.1 Entrada a Conguillo
 - (1) Calculo de Conductores
 - (2) Diseño de las Instalaciones de Alumbrado
 - (3) Sistema de Tierra
 - (4) Sistema de Ventilación
 - 5.5.2 Entrada a Poza Honda
 - (1) Calcuro de Conductres
 - (2) Diseño de las Instalaciones de Alumbrado
 - (3) Sistema de Tierra
 - (4) Sistema de Ventilación
- 6. Camino de Acceso
 - 6.1 Cálculos de Diseño Hidráulico
 - 6.2. Análisis Estructural
- 7. Equipo Mecánico y Eléctrico
 - 7.1 Estación de Bombeo Severino
 - (1) Compuerta de Toma y Grúa Pórtico
 - (2) Rejilla Fija de la Toma
 - (3) Equipo Limpiarrejas
 - (4) Carga Total de la Bomba
 - (5) Golpe de Ariete
 - (6) Espesor de la Pared de Tubería
 - (7) Tanque de Compensación en una Dirección

- 7.2 Linea de Transmision
 - Cálculo de Flechas para Conductor ACSR Oriole y Cable de Tierra de Diámetro 55. MM²
- 7.3 Boca de Entrada a Conguillo
 - (1) Perdidas de Carga en la Tubería
- 7.4 Boca de Entrada a Poza Honda
 - (1) Rejlla Fija de la Toma
 - (2) Perdidas de Carga en la Tubería

1. Casa de Bombas

1.1 Subestructura

Casa de Bombas

1.1 Subestructura

Sistema Estructural

Para determinar el sistema estructural de la subestructura de la estación de bombeo, se hicieron las siguientes consideraciones y análisis.

- (i) Estabilidad de la estructura contra la presión hidrostática y la presión del terreno.
- (ii) Minimizar la deflexión de la estructura para el buen funcionamiento de la grúa.
- (iii) Consideración de la variación de temperatura antes y después de la terminación de la estructura.

Para los temas anteriores, las siguientes consideraciones y análisis se realizaron en el diseño.

SISTEMA ESTRUCTURAL APORTICADO

Para minimizar el volumen de hormigón y estabilizar contra los grandes empujes hidrostáticos y del terreno, se empleó un sistema estructural aporticado, en lugar de un sistema con diafragmas u otro sistema. El sistema estructural aporticado también minimiza las deflexiones de la columna para la grúa. Por lo tanto, en la cubierta de la subestructura se utilizan vigas rigidizadas con las columnas.

MEDIDAS CONTRA EL AGRIETAMIENTO Y FUERZAS DE TEMPERATURA

Para prevenir el agrietamiento en el hormigón, generado por la variación de temperatura y el calor de hidratación, se ha provisto de una junta de expansión entre las unidades de bombeo No.3 y No.4.

La junta de expansión disipa los esfuerzos de tensión causados por la contracción y el calor de hidratación. Para garantizar la estanqueidad se provee de una junta PVC, y un refuerzo por contracción y temperatura, también se especifica para absorber los esfuerzos por la contracción y variación de temperatura.

Además, se realiza un análisis estructural para verificar los esfuerzos producidos por los cambios de temperatura, y para garantizar la estabilidad de la estructura.

(1) Análisis Estabilidad

(A) Generalidades

El edificio de la estación de bombeo está dividido por la junta de expansión en dos bloques: patio de transformadores y el área de montaje.

En el análisis de la estabilidad se incluye la verificación de la estructura al volcamiento, deslizamiento, flotación y de la capacidad soportante de la roca.

Se estudian los siguientes tres casos:

CASO I: Terminada la construcción

Las fuerzas externas que actúan sobre la subestructura son: carga muerta, presión hidrostática mínima, empuje de tierras, presión debido a sobrecargas en el relleno, y subpresión.

CASO II: Condición normal

La estación de bombeo terminada y en operación sin los efectos de un sismo.

Las fuerzas externas que actúan sobre la subestructura son: carga muerta, presión hidrostática máxima, empuje de tierras en reposo debido al relleno, empuje debido al suelo sumergido, sobrecarga en el relleno y subpresión.

CASO III: Condición sísmica

La estación de bombeo terminada y sujeta a un movimiento sísmico.

Las fuerzas externas serán las mismas del caso II más una carga sísmica.

(B) Modelo Estructural

La estación de bombeo está dividida en dos bloques: el patio de transformadores y el área de montaje. Los dos bloques están cimentados sobre roca y cada bloque es una estructura simétrica.

El análisis de estabilidad sólo se realiza para el bloque del patio de transformadores, tomando en cuenta que el otro bloque es simétrico.

El modelo estructural para el análisis de la estabilidad se muestra en la Fig. 1././.

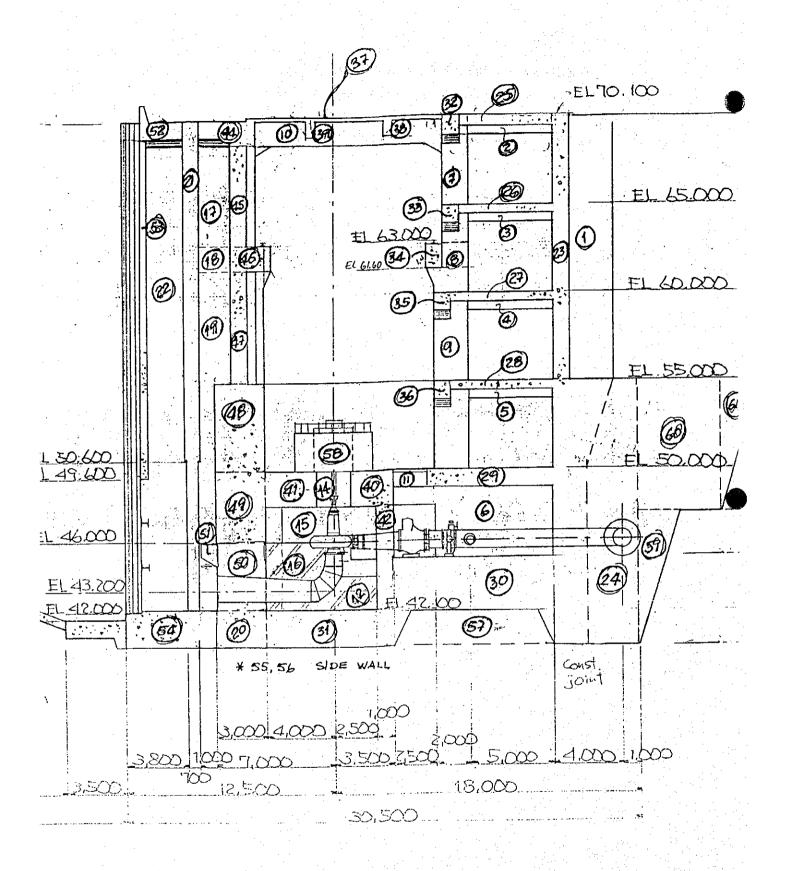


Fig. 1.1.1 SECTION E-E SCALE A

(C) PESO PROPIO Y CENTRO DE GRAVE DAD

The self-weight and center of gravity of main body, pump and motor.

Self-weight and the center of gravity

						
A t-a	V	w	X	Y	w.x	W.Y
No.	i . !					
	(m3)	(ton)	(m)	(m)	(t-m)	(t-m)
	318.75	76 5.00	27.75	22.50	21228.75	17212.50
1	13.75	33.00	23.00	29.25	759.00	965.25
2		33.00	23.00	24.25	759.00	800.25
3	13.75	33.00	23.00	19.25	759.00	635.25
5	13.75	33.00	23.00	14.25	759.00	470.25
1 .	154.00	369.60	22.00	7.00	8131.20	2587.20
6		138.60	19.75	27.50	2737.35	3811.50
4	57.75	27.72	19.75	22.30	547.47	618.16
8	11.55	306.24	19.50	15.80	5971.68	4838.59
9	127.60	203.28	13.50	29.40	2744.28	5976.43
10	84.70 35.00	84.00	17.00	8.50	1428.00	798.00
11	1	205.20	13.75	2.95	2821.50	605.34
12	85.50	1	22.75	29.75	0.00	0.00
13	0.00	0,00 168.00	12.50	9,00	2100.00	1512.00
14	70.00	428.35	11.75	5.05	5033.14	2163.18
15	178.48		10.50	3.95	7076.16	2661.98
16	280.60	673.92	i	26.00	1820.81	7824.96
17	125.40	300.96	6.05	22.30	424.86	1566.00
18	29.26	70.22	6.05 11.75	15.75	11492.91	15405.39
19	407.55	978.12	7.00	1.00	2671.20	381.60
20	159.00	381.60	4.15	16.00	903.57	3483.65
21	90.72	217.73	1 - 1	16.00	2668.51	22471.68
22	585.20	1404.48	1.90 26.00	22.50	21996.00	19035.00
23	352.50	846.00	28.00	7.50	133560.00	35775.00
24	1987.50	4770.00 155.11	22.75	29.75	3528.80	4614.58
25	64.63	155.11	22.75	24.75	3528.80	3839.02
26	64.63	j .	22.75	19.75	3849.30	3341.70
27	70.50	169.20 169.20	22.75	14.75	3849.30	2495.70
28	70.50 176.25	423.00	21.75	9.50	9200,25	4018.50
29	1 .	3021.00	20.75	2.50	62685.75	7552.50
30			12.25	1.00	11686.50	954.00
31	397.50 19.80	954.00 47.52	19,50	29.45	926.64	1399.46
32	1 1	47.52	19,50	24.50	842.40	1058.40
34		78.96	18.50	22.30	1460.76	1760.81
35	ļ ·	43.20	19.00	19.50	820.80	842.40
36	i	43.20	19.00	14.50	820.80	626.40
37	1 .	124.08	13.50	29.90	1675.08	3709.99
38	1 "	25.39	11.25	29.35	285,66	745.26
39	1	25.39	15.75	29.35	399.92	745.26
40		282.00	14.75	9.00	4159.50	2538.00
1 40	117.50	202.00	1,10	3.00	1 4100.00	1 200.00

(continued)

No.	v	W	x	Υ	. w.x	W.Y
1	(m3)	(ton)	(m)	(m)	(t-m)	(t-m)
41	141.00	338.40	10.00	9.00	3384.00	3045.6
42	126.85	304.44	15.50	5.05	4718.62	1537.4
43		0.00	2.75	1.05	0.00	0.0
44	82.25	197.40	6.25	29.50	1233.75	5823.3
45	133.95	321.48	7 00	25.55	2250.36	6213.6
46	63.00	151.20	7.75	22.30	1171.80	3371.7
47	155.10	372.24	7.00	18.30	2605.68	6811.9
48	352.50	846.00	7.00	12.50	5922.00	10575.0
49	282.00	676.80	7.00	8.00	4737.60	5414.4
50	274.95	659.88	7.00	3.95	4619.16	2606.5
51	18.90	45.36	5.03	5.30	228.16	240.4
52	58.75	141.00	2.45	29.50	345.45	4159.5
53	174.60	419.04	1.25	19.30	523.80	6087.4
54	258.50	620.40	2.75	1.00	1706.10	620.4
55	1087.50	2610.00	14.50	22.50	37545.00	58725.0
56	1305.00	3132.00	14.50	7.50	45414.00	23490.0
57	-153.00	-367.20	20.75	0.67	-7619.40	-246.0
58	-63.00	-151.20	20.75	2.50	-3137.40	-378.0
Motor	405.00	405.00	12.50	11,00	5062.50	4455.0
59	223.59	536.62	31.25	5.00	16769.25	2683.0
60	944.06	2265.74	32.88	11.25	74497.66	25489.6
61	223.59	536.62	36.00	12.50	19318.18	6707.7
	220,00					
TOTAL	13691.17	32291.81			569710.11	373275.1

v = 32291.81 ton

X = Mx/W = 17.64 m

Y = My/W = 11.56 m

(D) Análisis de Estabilidad

Las fuerzas externas que actúan sobre la subestructura, tales como el empuje de tierras, la presión hidrostática, la subpresión y su centro de aplicación se calcula en las siguientes páginas.

El análisis de la estabilidad de la estructura se realiza teniendo en cuenta el peso propio y las fuerzas exteriores. Los siguientes criterios se adoptan para el análisis mencionado:

Volcamiento = $\sum V.x/\sum H.y$

Deslizamiento = $(\Sigma W-u) \cdot f + C \cdot A/\Sigma H$

Capacidad soportante de la roca = $\frac{V}{B.L} \left(1 \pm \frac{6e}{L} \right)$

Flotación = $\sum W/u$

donde,

 $\sum V = \text{suma de fuerzas verticales}$

 ΣH = suma de fuerzas horizontales

x = distancia del eje de referencia al centro de gravedad

y = distancia del eje de referencia al centro de gravedad

∑W = suma de fuerzas verticales excepto la subpresión

u = subpresión

f = coeficiente de fricción entre el hormigón y la roca

C = cohesión entre el hormigón y la roca

A = área de la fundación

e = excentricidad

B = ancho de la fundación

L = longitud de la fundación

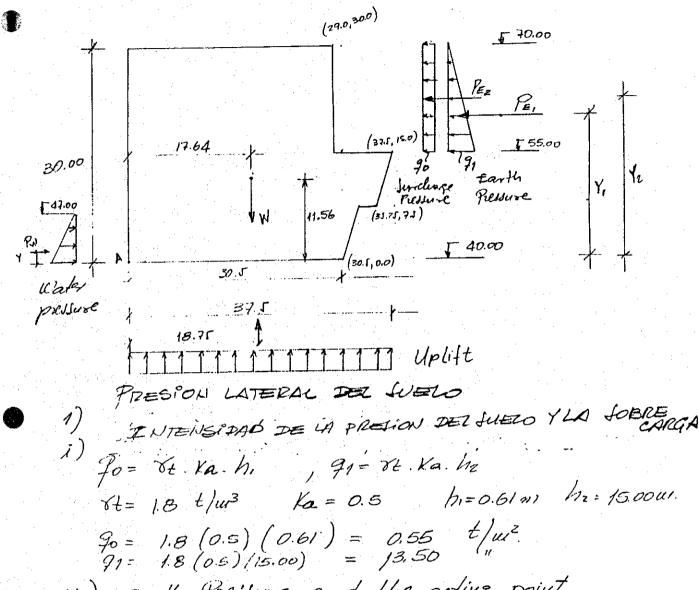
Los factores de seguridad mínimos son los siguientes:

Condiciones de carga	Volcamiento	Deslizamiento	Flotación
Caso I,III	1.1	2.0	1.1
Caso II	1.2	4.0	1.2

La estabilidad en cada caso mencionado en el numeral CA) son analizados y calculados más adelante.

TERMINADA LA CONSTRUCCION

CASE I .



ji)
$$E_{a_0}$$
th (Brisore and the acting point.
 $P_{E_1} = q_0$. h_b . $B = 0.55 (15.0) (26.50) = 218.23 t.
 $Y_{1} = \frac{1}{2}h + 15.0 = 7.5 + 15.0 = 22.50 \text{ m}$
 $P_{E_2} = \frac{1}{2} (13.50) (15.00) (26.5) = 2683.13 t$$

$$\frac{1}{2} = \frac{1}{3}h_2 + 15 = \frac{1}{3}(15.00) + 15 = 20.0 \text{ m}.$$

PRESION HIDROSTATICA (outlet side) $P_{W} = \frac{1}{2} \nabla h^{2} B = \frac{1}{2} (7.0)^{2} (26.50) = 649.25 t$

8

$$Y = \frac{1}{3}h = \frac{1}{3}(7.0) = 2.33 \text{ m}.$$

$$(SUBPRESION)$$

$$U = (47.0 - 40.0)(37.50)(26.50) = 6956.25 t.$$

$$X = \frac{1}{2} = 37.5/2 = 18.75 \text{ m}.$$

ANALISIS TE LA ESTABILIDAD (CASO I)

	DESCRIPTION	V (ton)	H (ton)	X (m)	Y (m)	V . X (t-m)	H.Y (t-m)
PESO PROPIO EUBPRESION EMPUSE DE TIGREM PRESION HIDROUTATION	Self-Weight Uplift Earth Pressure I Earth Pressure II Water Pressure	32291.81 -6956.25	-218.23 -2683.13 649.25	17.64 18.75	22.50 20.00 2.33	569710.11 -130429.69	-4910.18 -53662.60 1512.75
HIDRON 11411ON	TOTAL	25335,56	-2252.11			439280.42	-57060.02

Estabilidad contre d'voleauiento

$$F_{S} = \frac{5 \times x}{57060.02} = \frac{439280.42}{57060.02} = 7.7 > 1.1 \quad O.K.$$
Establidad contre el des lizamiento

b)

doude Factor de teguridad 7/2

$$n = \frac{0.65 \cdot 25335.56 + 50 \times 26.50 \times 37.50}{2252.11} = \frac{29.4}{0.1} > 2.0$$

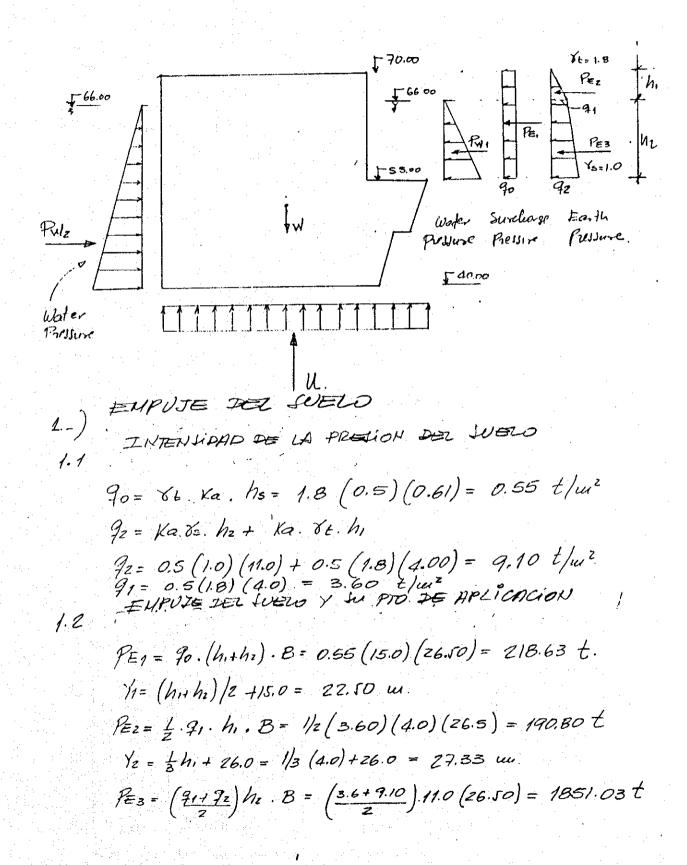
Estabilidad contra la flotación
$$T = \frac{\sum W}{U} = \frac{32291.81}{6956.25} = 4.6 > 1.1 \text{ O.K.}$$

Fotobilidad del suelo de fundación di) (with uplift presure)

$$e = \left| \frac{37.50}{2} - \frac{439280.4 - 57060.02}{25335.56} \right| = 3.66 \text{ m}.$$
 $e = 46$

$$q = \frac{25335,56}{26.5 \times 37.5} \left(1 + \frac{6 \times 366}{37.50} \right) =$$

CASO II: CONDICION HORMAL



$$\frac{1}{3} = \frac{h_z}{3} \left(\frac{29_1 + 9_z}{9_1 + 9_z} \right) + 15 = \frac{11.0}{3} \left(\frac{2 \times 3.60 + 9.10}{3.60 + 9.10} \right) + 15 = 19.71 \text{ m.}$$

PRESION HIPROSTATION I

$$P_{4} = \frac{1}{2} \cdot h^{2} \cdot B = \frac{1}{2} (11.0)^{2} (26.50) = 1603.25 t.$$

$$Y_{1} = \frac{1}{3} (11.0) + 15.0 = 18.67 u$$

PRESION HIDROSTATICA IL

1.1

$$PW_{2} = \frac{1}{2} \cdot h^{2} \cdot B = \frac{1}{2} \cdot (26.0)^{2} \cdot (26.50) = 8957.00 t$$
.
 $Y_{2} = \frac{1}{3} (26.0) = 8.67 \text{ w}$

ANALISIS DE ESTABILIDAD (CASO II)

2..

DESCRIPTION	V	Н	x	Y	V. x	н. ү
	(ton)	(ton)	(m)	(m)	(t-m)	(t-m)
Self-Weight	32291.81		17.64		569710.11	
Uplift	-25837.50		18.75	10 M	-484453.13	
Earth Pressure	A P	-218.63		22.50		-4919.18
Earth Pressure II		-190.80		27.33		-5214.56
Earth Pressure III		-1851.03		19.71		-36483,00
Water Pressure I	- i	-1603.25		18.67		-29932.66
Water Pressure II		8957.00		9.67		77657.19
	* .					
TOTAL	6454,31	5093.29			85256.99	1106.97
*					 	

Estabilidad contra d'volcamiento

 $F_{5} = \frac{\sum V \cdot x}{\sum H \cdot Y} = \frac{85256.99}{1106.97} = 77.02 > 1.2 O.K.$

b) Estabilidad contra el deslivamiento

n= f.V + To .B.L

n= 0.65 x 6454.31 + 50 x 26.5 x 37.50 = 10.6 > 4.0 5093.29

Estabilidad contre la flotación
c)
$$\overline{F}_{5} = \frac{5 \, \text{W}}{\text{U}} = \frac{32291.81}{25837.50} = 1.25 > 1.2$$

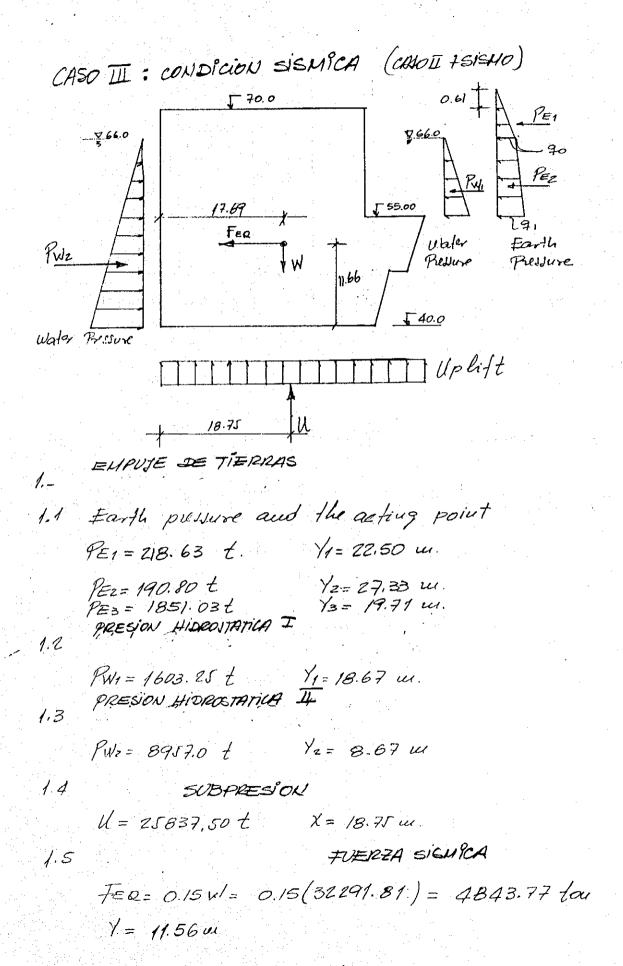
$$\begin{aligned}
\overline{T}_{S} &= \frac{S N}{U} = \frac{32291.81}{25837.50} = 1.25 > 1.25 \\
&= 1.25 > 1.25 > 1.25 \\
O.K.
\end{aligned}$$

$$\underbrace{\text{Estabilidad del fuelo de fundación}}_{\text{(with uplift pressure)}}.$$

$$e = \left| \frac{37.50}{2} - \frac{86256.99 - 1106.97}{6454.31} \right| = 5.71$$
 $L/6 = 6.25$ $e \le L/6$

$$Q = \frac{6454.31}{26.5 \times 37.5} \left(1 + \frac{6 \times 5.71}{37.5} \right) = 0$$

$$9uax = 12.43 t/u^2$$
 $9uiu = 0.56 t/u^2$
 $9uax = 100 t/u^2$



ANALISIS DE ESTABILIDAD (CASO III)

DESCRIPTION	V (ton)	H (ton)	X (m)	Y (m)	V . X (t-m)	H . Y (t-m)
Self-Weight Uplift Earth Pressure I Earth Pressure II Earth Pressure III Water Pressure II Water Pressure II Earthquake Force	32291.81 -25837.50	-218.63 -190.80 -1851.03 -1603.25 8957.00 -4843.77	17.64 18.75	22.50 27.93 19.71 10.67 8.67 11.56	569710.11 -484453.13	-4919.18 -5214.56 -36463.60 -29932.68 77657.19 -55991.27
TOTAL	6454.31	249.52		-	85256.99	-54884,29

$$F_{8} = \frac{\sum W}{u} = \frac{32291.81}{25.837.50} = 1.25 > 1.1$$
Estobilidad del Suelo de fundación

(with uplift).

$$0 = \left| \frac{37.50}{2} - \frac{85256.99 - 249.52}{6454.31} \right| = 5.58$$

$$\frac{L}{6} = 6.25 \qquad e \leq 4/6.$$

$$9 = \frac{6454.31}{26.5 \times 37.5} \left(1 + \frac{6 \times 6.58}{37.5} \right)$$

RESUMEH								
CASE	İ	II.	131					
Overturning	7.7	77.0	1.6					
Sliding	29.4	10.6	215.9					
Floating	4.6	1.3	1.3					
B.Capacity:								
qmax =	40.42	12.43	12.29					
qmin =	10.57	0,56	0.70					

(2) Cálculos de Diseño Estructural

(A) Análisis Estructural del Pórtico

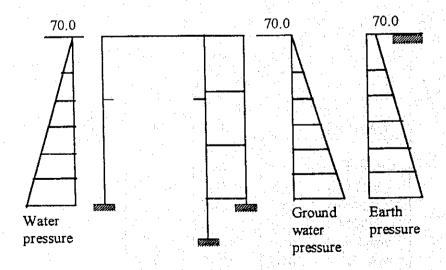
(a) Modelo del Pórtico

El análisis de esfuerzos de los diferentes miembros del pórtico de la estación de bombeo se realizó por medio del programa SAP90, el cual utiliza el Método de los Elementos Finitos. Este programa representa el trabajo de investigación del profesor Edward L. Wilson de la Universidad de Californian Berkeley.

(b) Condiciones de Carga

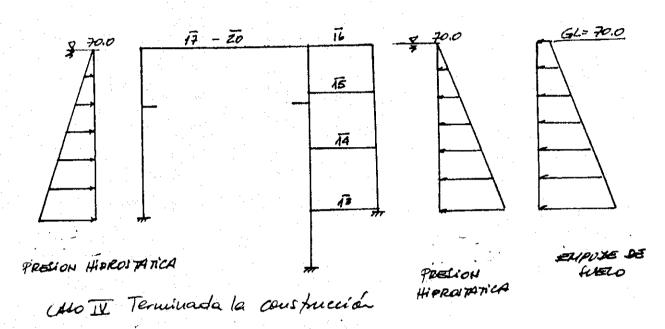
Las seis condiciones de carga se detallan a continuación, como se estableció en el numeral /././

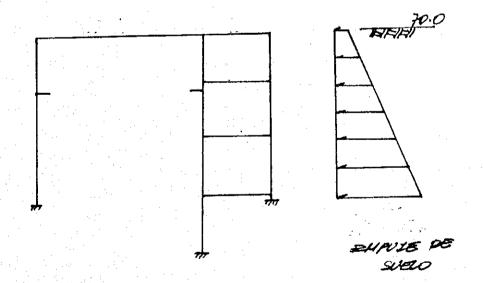
Caso I: Condición Normal



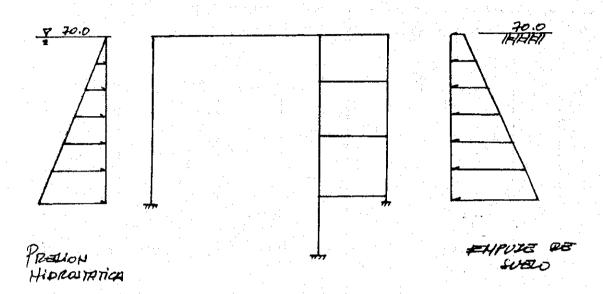
Coso II y III Cambios de temperatura

Inchemento de 10°C (coso II) 7 decremento (coso III) Lobre los ocho miembros que se teñalan en la figura.

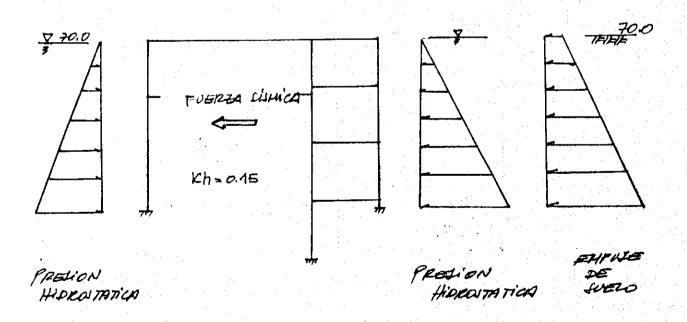




ALOI (Su Operación)



CASO VI CONDICION SISHICA



21

(C) CALCULO ESTRUCTURAL

(a) NUDOS Y MIEMBROS

NUDOS, HIEMBROS Y DIMENSIONES GEOMETRICAS EE DETALLARS

COORDENADAS

NUDO			NUDO		
	X	Y		X	Υ
1	0.0	5.0	11	19.00	4.50
2	0.0	9.0	12	19.00	5.00
3	0.0	12.80	13	19.00	10.00
4	0.0	19.75	14	19.00	15.00
5	12.5	0.00	15	19.00	19.75
6	12.5	5.00	16	4.25	19.75
7	12.5	10.00	17.	6.50	19.75
8 , .	12.5	12.80	18	8.75	19.75
9	12.5	15.00	19	1.00	12.80
10	12.5	19.75	20	11.50	12.80

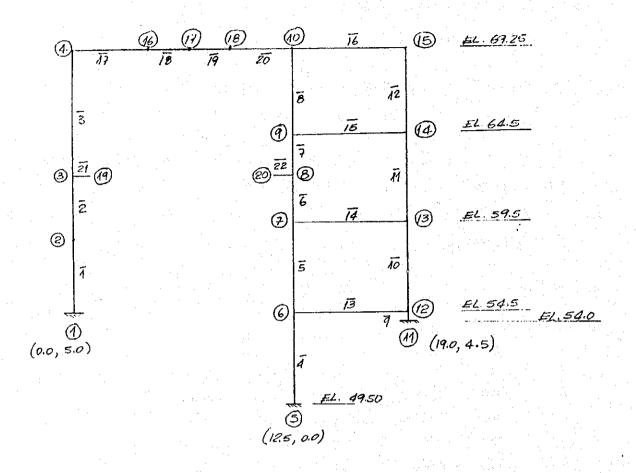
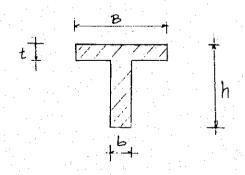


FIG. 1.1.2 NUMERO DE NUDOS Y MIEMBROS

THELA 1.1.1 GEOMETRÍA DE LOS MIBNERO!

MEMBER	JOINT	В	b	t	h.
Miemb r o	NUDO	(m)	(m)	(m)	(m)
1	1 - 2	4.00	2.00	1.00	4.00
2	2 - 3	4.00	2.00	1.00	4.00
3	3-4	4.00	2.00	1.00	3.50
4	5-6	2.00	2.00	-	2.00
5	6-7	2.00	2.00	-	2.00
6	7 - 8	2.00	2.00	· -	2.00
7	8 - 9	2.00	2.00	•	2.00
8	9 - 10	2.00	2.00	-	2.00
9	11 - 12	4.00	2.00	1.00	3.50
10	12 - 13	4.00	2.00	1.00	3.50
11	13 - 14	4.00	2.00	1.00	3.50
12	14 - 15	4.00	2.00	1.00	3,50
- 13	6 - 12	1.65	1.00	0.50	1.00
14	7 - 13	1.65	1.00	0.50	1.00
15	9 - 14	1.65	1.00	0.50	1.00
16	10 - 15	1.65	1.50	0.50	1.50
17	4 - 16	1.50	1.50	-	1.50
18	16 - 17	1,50	1.50	-	1.50
19	17 - 18	1.50	1.50	-	1.50
20	18 - 10	1.50	1.50	-	1.50
21	3 - 19	2.00	2.00	•	1.50
22	20 - 8	2.00	2.00	-	1.50
				j	



(b) CONDICION DE CARGA EN CADA MIENBRO

Loading condition in each case and list of loads are shown in the following figures and tables.

CARGAS: CASO-I (TERMINADA LA CONSTRUCCION)

PESO PROPIO Y CARGA UNITORNE

		10.	
SIHBOLO	CARGA	סאט	NOTA
· · · · ·			
N1	33,60	t	(4x2+1x6)x2.4
N2	33.60	t	(4x2+1x6)x2.4
N3	31.20	t	(3.5x2+1x6)x2.4
N4	9.60	t	2x2x2.4
N5	9.60	t	2x2x2.4
N6	9.60	t	2x2x2.4
N7	7.20	t	2x1.5x2.4
N8	7.20		2x1.5x2.4
N9	31.20		(3.5x2+1X6)X2.4
N10	31 20	t	(3.5x2+1X6)X2.4
N11	31.20	t	(3.5x2+1X6)X2.4
N12	31.20	t	(3.5x2+1X6)X2.4
	. No. 1.		
P1	34.20	t	
P2	34,20	t	
P3	34.07	t	
P4	28.32	t	
P5	28,32		
P6	96.74	l t	
P7	84.48	t	
•			
W1	1.20	t/m	1x5x2.4
W2	1.20	t/m	1x5x2.4
WЗ	1.20	t/m	1x5x2.4
W4	5.40	t/m	1.5x1.5x2.4
W5	5.04	t/m	1.4x1.5x2.4
W6	3.60	t/m	1.5x1x2.4
W7	13,20	t/m	(2.4x0.5+1)x6/2x2
W8	13.20	t/m	(2.4x0,5+1)x6/2x2
W9	12.10	t/m	(2.4x0.5+1)x5.5/2x2
W10	12.10		(2.4x0.5+1)x5.5/2x2
W11	3,16	1 .	(0.2x2.4+0.2x2+0.16)x3
W12	4.24	1	(0.2x2.4+0.2x2+0.18)x4
W13	3.18		
W13			

CARGAS EXTERIORES

SIMBOLO	CALGA	UNID	NOTA
•		,	
PRE GIO	N HIDE	१८७४।	CA
Pw1	118.00	t/mª	14.75x8
Pw2	86.00	t/m²	10.75x8
Pw3	55.60	t/m²	6.95x8.0
Pw4	118.00	t/m²	14.75x8.0
Pw5	114.00	t/mª	14.25x8.0
Pw6	74.00	t/m"	9.25x8.0
Pw7	34.00	t/m°	4.25x8.0
		ļ	
EMPU.	TE RE T.	TEKLH.	<u> </u>
qо	2.44	t/m²	1.0x0.5x0.61x8.0
q1	61.00	t/m*	1.0x0.5x15.25x8.0
q2	59.00	t/m²	1.0x0.5x14.75x8.0
q3	39.00	t/m°	1,0x0,5x9,75x8.0
q4	19.00	t/m²	1.0x0,5x4,75x8.0

LISTA DE CARGAS (ASO II Y III (ANTES DE OPERACION)

PESO PROPIO Y CARGA UNIFORME (IGUAL CASO I)

CARGAS EXTERIORES

 (I GUAL OBOI)

#

LISTA DE CARGAS: CASO- IX (DESPUES DE TERMINACION)

PESO PROPIO Y CARGA UNIFORME (IGUAL CASO I)

CARGAS EXTERIORES:

EMPUTE DE TIERRAS

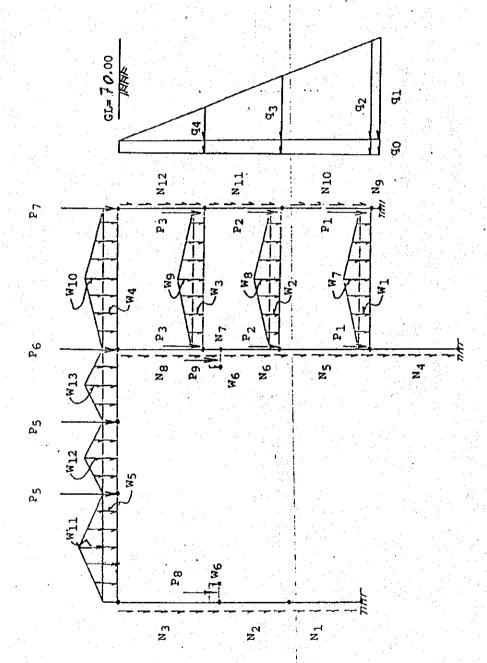
SIMBOLO	CARGA	UNLID	NOTA
qo	4.39	t/m	1.80x0.5x0.61x8.0
q1	109.80	t/m	1.80x0.5x15.25x8.0
q2	106.20	t/m	1.80x0.5x14.75x8.0
q3	70.20	t/m	1,80x0.5x9.75x8.0
q4	34.20	t/m	1,80x0.5x4.75x8.0

GL= 70.00 THAIS 닭 42 g G 44 Pw5. Pw4 N10 N12 , N11 P2 , <u>т</u> 8 8 64 94 N 4 EL X ւր՝. ը Z. z Z ₩L= 70.00 PW₂ PW₁

CONDICION DE CARGA

CASB-1 CANBIO DE HEUME MATURER (+10°C)
CASO-2 CAMBIO DE TEMPERATURA (-10°C)
CASO-3 CAMBIO DE TEMPERATURA (-10°C)

Fig. 1 . 1-3



29

LISTA DE CARGAS: CASO-V (ANTES DE OPERACION)

PESO PROPIO Y CARGA UNIFORME (IGUAL CASO I)

CARGAS EXTERIORES

EMPUJE DE TIERRAS

SIMBOLO	CARGA	UNID	NOTA.
		-	(IGUAL CASO IV)
qo	4,39	t/m	(same as case IV)
q1	109.80	t/m	(same as case IV)
q2	106.20	t/m	(same as case IV)
q 3	70.20	t/m	(same as case IV)
q4	34.20	t/m	(same as case IV)
•			

PRESIDN HIDEOSTATICA

SHEOLO	CARGA	UNID.	NOTA
			(igual caso I)
Pw1	118.00	t/m²	(same as case I)
Pw2	86.00	t/m°	(same as case I)
Pw3	55.60	t/m²	(same as case I)
Pw4	118.00	t/m²	(same as case I)
Pw5	114.00	t/m²	(same as case I)
Pw6	74.00	t/m²	(same as case I)
Pw7	34.00	t/m²	(same as case I)

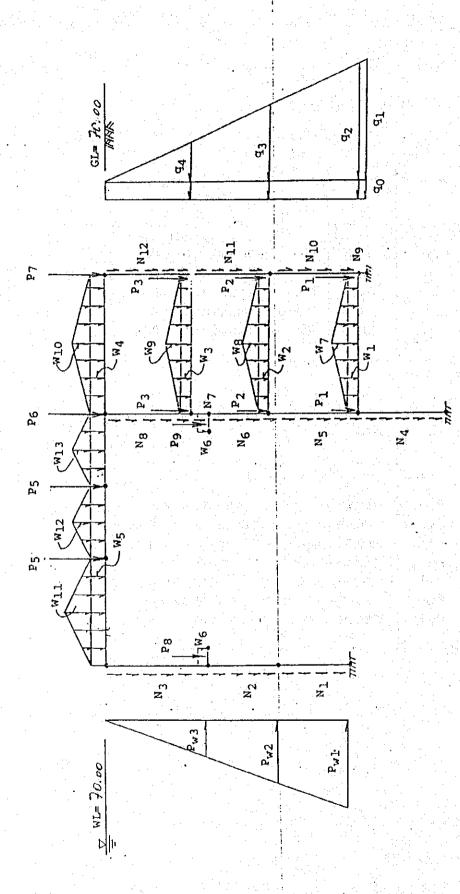


Fig. 1.1.5 CONDICION DE CREAM CASO-V

LISTA DE CARGAS: CASO-VI (CONDICIONISISMICA) PESO PROPIO Y CARGAS UNITORMES (IGUAL CASO I) CARGAS EXTERIORES

JHPOLO	CARGA	שונוט	NOTA
DOSSI	ON HIPE	2051111	'A
/- RE 310),		
		 	
Pwt	118.00	4 / 2	(same as case I)
1.0	· · ·	t/m²	(same as case i)
Pw2	86.00	t/m²	
Pw3	55.60	t/m²	(same as case I)
Pw4	118.00	t/m°	(same as case I)
Pw5	114.00	t/m²	(same as case I)
Pw6	74.00	t/m²	(same as case I)
Pw7	34.00	t/m"	(same as case I)
EUPI	JE DE	ni BRRA	ς.
	<i>,</i> – . – .		
		1	
qo	2.44	t/m²	(same as case I)
q1	61.00	t/m²	(same as case I)
q2	59.00	t/m²	(same as case I)
q3	39.00	t/m²	(same as case i)
q4	19.00	t/m°	(same as case I)
ЧТ	15.00	VIII	(241110 40 0400 1)

FUERZA SISMICA

E=0.15 W

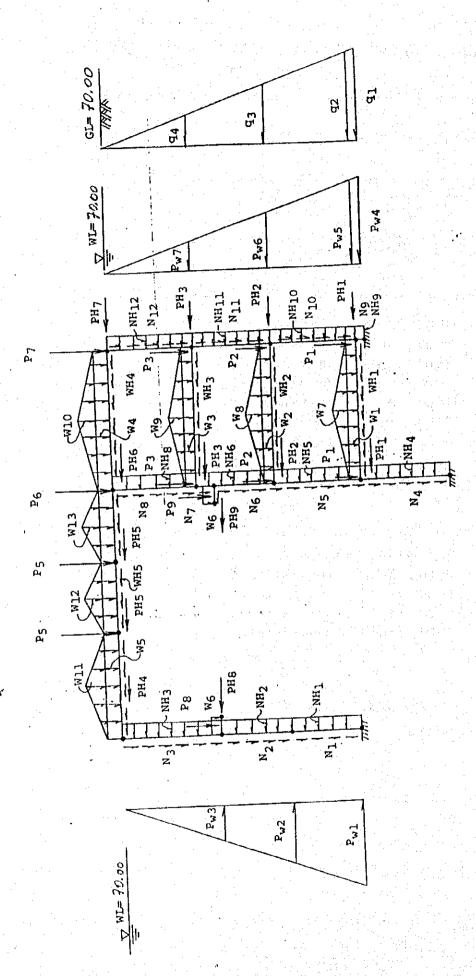


Fig. 1.1.6 CONDICION DE CORGA CASO-VI

(C) Análisis Estructural

El análisis estructural del pórtico se realizó por computador y los resultados de las fuerzas internas, tales como Momento (M), fuerza cortante (Q) y fuerzas axiales para cada caso, se resumen en la Tabla /././ y se grafican en las Figs. /// a /.//3. Las salidas del computador se presentan a continuación.

```
X_{ab}^{-1}(x)
JOHNY
                 Y=500
     X = 0
                 Y#9.00
2
                 Y = 12.80
3
                 Y=19.75
4
                 Y#0.00
5
     X=12.5
     X=12.50
                 Y=5.0
6
7
     X=12.50
                 Y=10.00
                 Y=12.80
8
     X=12.50
                 Y=15.00
9
     X=12.50
     X=12.50
                 Y=19.75
10
                 Y=4.5
     X=19.0
1.1
     X=19.0
                 Y=5.0
12
     X=19.0
                 Y=10.0
1.3
                 Y=15.0
     X=19.0
14
                 Y=19.75
1.5
     X=19.0
1.6
     X=4.25
                  Y=19.75
1.7
     X#6.50
                 Y=19.75
18
     X=8175
                  Y=19.75
19
     x=1.00
                  Y=12.80
                  Y=12.80
20
     X=11.5
RESTRAINTS
1 20 1 R=0,0,1,1,1,0
         R=1,1,1,1,1,1,1
1
S
         R=1,1,1,1,1,1,1
         R=1,1,1,1,1,1
1.1
FRAME
                X=0,0,0,0,0,0,0,0,0.15
                                             Y=-1
NM=7 NL=32
                                                                   TC=0.00001
          T=4.0,4.0,1.0,2.0
                                      ₩≑33.60
1 เร∺≍าั
                                                                   TC=0.00001
2 SH=T
          T=3.5,4.0,1.0,2.0
                                       W=31.20
                                                                   TC=0.00001
3 SH=T
          T=1.0,1.65,0.50,1.0
                                                                   TC=0.00001
4 SH=T
          T=1.5,1.65,0.5,1.5
                                                                   TC=0.00001
                                       W=9.60
5 SH≃R
          T=2.0,2.0
                                                                   TC=0.00001
                                       W=7.20
6 SH≔R
          T=1.5,2.0
                                                                    TC=0.00001
7 SH≖R
          T=1.5,1.5
   WL=0,-1.20
1.
   WL=0,-5.40
2
   WL=0,-5.04
WL=0,-3.60
3
   trap=0.0,0,3.25,-13.20,0,6.50,0
   trap=0,0,0,3.25,-12.10,0,6.50,0
6
    trap=0,0,0,1.13,-3.18,0,4.25,0
    trap=0,0,0,2.25,-4:24,0
8
    trap=0,-118.0,0,4.0,-86.0
10 trap#0,-86.0,0,3.8,-35.6
11 brap=0,~55.6,0,6.94,0
 12 trap=0,118 0,0,0.50,114.0
 i3 trap=0,114.0,0,5.00,74.0
14 Prapho0,74.0,0,5.00,34.0
 45 temolój34.0.0,4.75,0
 i6 pray-0,63.44,0.0150,61.44
 17 traes 0.61:44(0.5,00,41.44
 18 traped, 41, 44,0,5,00,21,44
 19 to be 0,21 44,0,4.75,2 or
20 PLB 0.-34.20.0,6.50.734 20
```

termen er samozynya sam tier nig

organizacja i progradija.

```
M.D. 0. 50. 7: 00
     TRASE 0,0,0,0,0,000, 13.48,0,3.70
     TRAP:0.44.24.0.2.25.0
  27
  28 TRAPEO.114.19.0.0.5,110.59
    TRAP=0,110.59,0,5.0,74.59
  30 TRAP=0,74.59,0,5.0,38.59
  31 TRAP=0.38.59,0,4.75,4.39
  32 T=10
                           nsl=0,0,0,9,0,0,0,0,0
                                                            LP=1,0
  1.12
             m=1, 1, 1
  2 2 3
             m=1,1,1
                           nsl=0,0,0,10,0,0,0,0,0
  3
   3 4
             m = 2, 2, 1
                           ns1=0,0,0,11,0,0,0,0,0
  4:5 6
             m=5,5,1
                           nsl=0,0,0,0,0
                           nsl=0,0,0,0,0
  5
   6 7
             m=5,5,1
                           ns1=0,0,0,0,0
  દ
   7
      8
              m=5,5,1
  7
                           ns1=0.0.0,0.0.0
    8
      9
             m=6,6,1
                           ns1=0,0,0,0,0
    9 10
              m=6.6.1
  8
                           ns1=0,0,0,0,12,16,28
     11 12
             m=2,2,1
                           nsl=0,0,0,0,13,17,29
     12 13
              m=2,2,1
  10
                           nsl=0,0,0,0,14.18,30
     13 14
              m=2,2,1
  11
                           ns1=0,0,0,0,15,19,31
     14 15
              m≈2,2,1
  12
                           nsl=1,5,20,0,0,0,0,32
        12
             m=3,3,1
  1.3
                           nsl=1,5,20,0,0,0,0,32
      7
        1.5
              m=3,3,1
  14
                           nsl=1,6,21,0,0,0,0,32
      9 14
              m=3,3,1
  1.5
     10.15
              m=4,4,1
                           ns1=2,6,23,0,0,0,0,32
  16
      4 16
              m=7,7,1
                           ns1=3,7,22,0,0,0,0,32
  17
                           nsl=3,8,0,0,0,0,0,32
              m=7,7,1
  18 16 17
  19 17 18
              m=7.7.1
                           ns1=3,27,0,0,0,0,0,32
  20 18 10
              m=7,7,1
                           ns1=3,26,24,0,0,0,0,32
                           ns1=4,0,25,0,0
  21 3 19
              m=6,6,1
  22 20
                           ns1=4,0,25,0,0
              m = 6, 6, 1
  COMBÓ
      C=1,1,1,1,1,1,0,-1,0
       C=1,1,1,0,0,0,1,0,0
       C=1,1,1,1,0,0,1,0,0
       C=1;1,1,1,1,1,0,0,1
       C=1,1,1,1,1,1,0,0,-1
       C=1.4,1.4,1.4,1.4,1.4,1.7,0,0,0
       C=1.05,1.05,1.05,1.05,1.05,1.275,0,1.05,0
  10
       C=1.05,1.05,1.05,1.05,1.05,1.275,0,-1.05,0
  1.1
       C=1.4,1:4,1:4,0,0,0,0,1.7,0,0
  12
       C=1:4,1.4,1.4,1.4,0,0,1.7,0,0
       C=1.05,1.05,1.05,1.05,1.05,1.275,0,0,1.4
1.3
       C=1.05,1:05,1:05,1:05,1:05,1:275,0,0,-1.4
```

***** \$\$\$\$\$\$\$ **\$\$\$\$\$\$\$\$**\$ ****** \$\$\$\$\$\$\$\$ \$\$\$\$\$\$\$\$\$\$\$\$ \$\$\$\$\$\$\$\$\$\$\$\$ \$\$\$\$\$\$\$\$\$\$\$ ******* ***** \$\$ \$\$ \$\$ \$\$ **T T** \$\$ \$\$ **11** \$ \$ **2** P \$\$ \$\$ \$\$ \$\$ ***** ****** *********** \$\$ \$\$. \$\$ \$\$\$\$\$\$\$\$

STRUCTURAL ANALYSIS PROGRAMS

VEDSTON 5 41

Copyright (C) 1978-1994 EDWARD L. WILSON All rights reserved SEVERING PUMPING STATION (13/09/94)

ID	LOAD COMB	DIST ENDI	1 SHEAR	-2 PLANE MOMENT	AXIAL FORCE		PLANE MOMENT	AXIAL TORQ
:	1	.000 .000 4.000 4.000	616.722 208.722	858_ 3 96	104.300			
	2	000 -4 000 4 000	588.450 180.450	-461.886	-511.281 -000.2 -647.353			
	3.	4.000 .000 .000	644.994		-512.953 -6747573 -644.008			
	4	4.000 4.000	236.994	466.402	-509.608	- 1 対 - 1月第4章 - 1		
		4.000 4.000 4.000	-120.636 -120.636	1447.806 14.5.965.261	-514-359			
	, .5 	0000 0000 0000 4.000 4.000		7:-1476.304 311.080				
	6,	4.600 0007 4.000	693,151	- 1411::988				
	7	4,0006 .000	e de la Sorie		-507.819.4 -525. 2 73 -649.142			
	8	4.000 4.000 2.000	540 -292 152 452,	1038.017	-514.742			
		4.000 4.000 4.000	846.906 275.706	-974.255 1211.236	717.730			
	9	.000 .000 4.000 4.000	605.494 177.094	-314.357 1206.020	681.174			
	10	.000 .000 4.000	664.865 236.465		540.054 677.662			
		4.000	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	· ·	536.542			

SEVERING PUMPING STATION (1)

: (13/09/94):

	COMB	DIST ENDI	1-2 SHEAR	PLANE MOMEN	T FORCE	SHEAR	3 PLANE MOMEN	AXIAL TORQ
	11	.000	•		-911.749			
		000	-198.596	2436.403	2			
		4.000	-198.596	1642.01				• • • •
		4.000			-723.589	* _ *		
					-900.247			• • • • •
	12		00/ 417	-1657.35	,			
		.000	896.413 325.213	726.16			and the second	• · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
	•	4.000	3231213		-712.087	3.5		
		4.000			, 11,00,			
	13	000		·	-674.572			1.00
		.000	742.182	-1505.72				
		4.000		504.95				
		4.000			-533.452			
		1.0						
	14	.000			-684.264	•		
- '		.000		44.33				
			128.002	1311.89				
4.		4.000			-543:144	的股票		
2		اخدد	<u></u>		-511.281			
	1		100 AAA 700	740.00	4	14.41.4	4 30 GA 60	
		.000					4.7 Monthly	
		2.789						
		3.800 3.800		773.20	-383.601			
					13.71			P. (1747) - 175 -
Mirks.	2	:000			-512.953	13.14		
<i>•</i>		.000		1033.24				
*		2.357						
<u> </u>	:	3.800	-88.590					
	, .,,	3.800	1 TO		-385.273		II II BULL BURNES	
الما المسرف		المحافظة المستحدد المستحد					بالاستيار بالكي والسماد والساب	, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
	3	.000			509.608			
		.000		466.40	2			
		3.246						
•		3.800	•	819.22				
		3.800			-381.928			
	. 4	.000			-514.359			
	બ	.000		965.26		+ :		
		3.800		506.84		_		
		3.800		300104	-386.679			
		0.000						
	t:	.000	· 1		-506.143			*
		.000		311.08				
		3.526		728.81				
		3,800		726.67			the following the second	
							and the second s	A CONTRACTOR OF THE CONTRACTOR

ELT LOAD ID COMB		1-2 SHEAR	PLANE MOMENT		1-3 SHEAR	PLANE .MOMENT	AXIAL TORQ
6	.000 .000 3.427	264.991 000	461.631 888.818	-507.819			
: 	3.800 3.800	-23.201		380.139			र एक्टर से कर संस्थान
7	.000 .000 2.101	152.452 000	1038.017 1191.997				· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
	3.800 3.800	-97.436		387.062			
8	.000 2.606	275.706 001	1211.236 1553.931	-717.730			
	3.800 3.800	-100.950		-538.978 -540.054			
	2.183 -3.800 2.183 -3.800	177.094 001 -105.398	1206.020 1392.019				
1.0	3.800	103.370		405 990 -536 542			
D	14.7 000 13.652 13.800	236 465 // -2000 / -46 027		tri il			
11	3.800 .000			402.478 723.589			
	.000 3.800 3.800	-198.596 -198.596	1642.019 887.355	file W Attribu			
12	.000	325.213	726.166				
	3.168 3.800 3.800	001 -51.443	1211.609 1195.114	-5 33 . 335	•		•
13	000	285,558	504.957	- 533. 452			
	3.445 3.800 3.800	001 -23.747	968.230 963.986	-399,388			
1.4	.000 .000 1.680	128.002 001	1311.898 1416.105	-543.144			

SEVERTNO PUMPING STATION (13/09/94)

	LOAD COMB	DIST ENDI 3.800 3.800	SHEAR	1274.104	AXIAL FORCE 409.080	1-3 PLANE SHEAR MOMENT	AXIAL TORQ
3					701 001		
	1		/A T i A		301.801		
		.000	-60.318				
	-	6.940		-275.136	122		प्रमुख्य प्रदेश
•	•	6.950	-253.250	-277.667	-84.961		97.7
		6.950			-04.701		المجاد كالمتابعة
٠	<u>"</u> .	000		_	303.473		
•	2	.000	-88.590	1212.096	505.476		
		.000	-281.522				
· .		6.940	-281.522 -281.522	-298.169			
		6.950	-201.322	270.107	-86.633		
		6.950			00100		
	3	.000	69 (1)		300.128		grade of 1
	9	.000	-32.046	860.121			
		6.940	-224.978	-254.916	F 18		
		61950	-224 978	-257.164			and the same
		6.950	- ZZ4.77.0 %		-83.288		1.00
		, b . 750 ·					
		.000			304.879		VANA PARA
		: 000 ≤	-1203636		5 8 6		
		6.950	-120.636	290.677			A STATE OF THE STA
		6.950	120.000		-88.039		
er er		. 0.750					
		<i>_</i> 000	。	Allen Olk to	296.663		
	Sec. 154	000	-15 1527	767 572	建始各种 。		919th (140)
Sec.		6.940	-208 459	232.820	操作了解 。	the state of the s	第三章第三章第
		6.950	-208.459				
	7	6.950	in the second of		-79.823		
			12.5	4 Sec. 10			44.6
	6	.000			-298.339		
		000	-24.281	925.352			
* 5 to		6.940	-249.692	-248.492			
		6.950	-249.739	-250.987			
		6:950	₹ + .		-81.499		-
	•				•		
	7	.000	*		-305.262		
		.000	-96.356	1146.865			•
		6.940	-256.809	-301.780			4 1
		6.950	-256.762	-304.346			
	•	6.950			-88,422		
	8	.000			-424.458		
		.000	~100.950	1549.320	100		
-		6.940	-371.055	-400.959			
		6.,950	-371.055	-404.667			
		6.950			-120.882		

SEVERINO PUMPING STATION (13/09/94)

	ELT LOAD ID COMB		1-2 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL FORCE	1-3 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL TORQ
	9	.000	* .		-320.100			
	· .	.000	-105.398					•
		6.940	-307.977	-321.950				
		6.950	-307.977	-325.028	•			•
	•	6.950		on a steel	-92.418	, de		-
				77 1 4 7 F 1		Ĺ		
	10				-316.588			
			-46.027	977.203		د. د د د د د د د سپکهد د د د د د د د د د د د د د د د د د د د		
		6.940	-248.605	-279.488		2		
		6.950	-248.605	-281.972				
		6.950	A second	y - 2 ÷	-88.906	14 May 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18		
	11				-430 .317			
	1	.000	1-198.596	944.615	again an			No. 4
		6950	-198.596	-435.627	-126.741		t e	
		6.950			-T50"\4T	्रो अर्थ		
	10	000		in Andrew Care	-418.815			
	LZ.		-51.443	1252.374		M		345
			-321.548	-354.330				
	3 (a.11) (s.	6:950	-321.548	-357.543				
. •	Asia.	11/200		三点海绵 化多烷	-115:239	40 A 10 A 10 A	garage to the state of	TANK TO
11. 22.2					X #4149# #5			A CALLED TO
	1.3	.000			-313.498			
٠.		·	25.259	1006.931				1.4500
	一、"这样说入了?"	6 940	√y -273 .309 · ·	-263.418	3745 Yester (1948)	"我们 "		7000
		. 6.950 <u>.</u>	273.374	-266, 149		STATE OF STATE OF		1117119
•		§ 6 : 950 · .			-85.816			
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·							
-:					-323.190	m control in the		
•		000	-126.165	1317.049				
		6.940	-283.273	-338,020				
		6.950 6.950	_283.208	-340.851	-95.508			
	A	6.730			-73.300,	- 4		
	1	.000		: *	-621.739			:
	• •	.000	21.103	40.388		•		
		5.000	21.103	145.904				;
	* * * * * * * * * * * * * * * * * * * *	5.000		,	-573.739			
			4.0	•		٠		•
	2	.000		•	-604.835	2.4		
	en de la companya de	.000	-36.514	225.485	.*			
		5.000	-36.514	42.914				
		5.000		. •	-556:835			
٠.		ر ا المحامد الا		* = =	170 117			
		· ·	76 700		-638.643			
		.000 5.000	78,720 78,720	-144.708 248.893				
		5.000	/ Φ., / Δ.U		-590.643			*
٠.	1000	2,000			.//0.040			

SEVERINO PUMPING STATION (13/09/94)

į.	Ŕ	Ĥ	М	ϵ	E	L	Œ	M	€.	Ν	Ϋ	F	Ū	15	C	\mathbb{E}	S
						:						1					

		1	•				
EI T	LOAD	DIST	1-2	PLANE -	AXIAL	1-3 PLANE	AXIAL _
	COMB	ENDI	SHEAR		FORCE	SHEAR MOMENT	TORQ
	COLID	LINDA	Att.	1101111111			
	4	000			-652.353	• • .	
	4	.000	00 000		002.000		÷
		-000	22.829	23.877	•		
	•	5.000	22.829	138.021			
		5.000		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	-604.353		
			***		e e e e e e e e e e e e e e e e e e e		e esta e e
	5	.000		•	-604.214		
	·	.000	8.679	28.604	•		•
		5.000	8.679	71.998	ومرضد فالمدواجب	and the second of the second o	
			0,077	711770	-556.214	(A) and a state of the state of	
	*	5.000	**		"JJO.ZI4"	± ₹ ₹	
				The state of the s			
	6	.000			-607.041	A STATE OF THE STA	
		.000	19.706	32.254			÷ •.
		5.000	12.506	112.786	`		
		5.000			-559.041		
		3.000					
	· 7	.000			-636.438		
	· .		100 500				
		.000	22.500	48.523	A 1 1 2	148.44	
		5.000	29.700	179.021		建筑长江水道	
-			AUNG S	No.	-588.438		La Principal Control
	· 4 3-1				建设的设计		
	Я	.000			-877.233		
· .	14.00	3.5.000	34.016	59.970			
	1. 化环磺胺烷						-0.17 (Mark 1977)
		5.000	34.016	230.048			SOUTH BONN
		5.000	Ŧ 'A.		-810.033		。
		rong grade transfer grade transfer					
	19	000	1. 建铁双头	27	-640 175		
		學为000。	34,786	239.329			(2) A. 1884 A. 1975
1. 1		\$\$5,000	34.986	64.397	对不是 不是		"我们是我们
	- J. J.	ិ 5.000			-589.775		
	457 463		**************************************				
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		- V- 1000			-675.674		3.10.003
	10						
		.000	86.010			والمرابعة والمرابع والمجارة والمتابعة والمتابعة والمتابعة والمتابعة والمتابعة والمتابعة والمتابعة والمتابعة والمتابعة	المنظمة المسامية
	- N	5.000	86.010	280.675			
		5 000 -			-625.274		
	11	.000			-925,530		
		.000	40.008	39.594			
		5.000	40.008	239.636			
			40,000				
		5.000		4 . * 4	-858.330		
		_	· .				
	12	.000			-858.135		
		.,000	20.198	46.213			
		5.000	20.198	147.205			
		5,000			-790.935		
		2,300					
	13	000			-637.346		
	1.5	.000	Zogaren en en en	ingreen er an an			
		.000	23.556	33.590			
		5.000	13.476	126:172			
		5.000			-586,946.		200
		·					

SEVERINO FUMPING STATION (13/09/94)

			DIST ENDI	1-2 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL FORCE	1-3 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIA TOR
		14	.000			-678.502			
			.000	27.467	56.365			4	
			5.000	37.547	218,900				
			5.000		-	-628.102	•		
	5		اسات ساسات توتوتونونونون		- 	-510.282	•		
	•	1		-56.900	105 107	-310.282			
			-000 5:000	-56,700	-89.371°				
		•	5.000	36.700		-462.282		•	
			3.000	•					
		2	.000		_	-491.314			
			.000	-44.490					
				-44.490					,
			5.000		, -	-443.314			
				•					
3.5		3	.000	1.		-529.249.	1.7		
			A 100 A	-69.310					
Air ki	s grades.	N. D.	ひぎごう オインドル・ さいしょく コー・バー	769.310					4.68
.	1	是特别的	5.000			-481 - 249		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	
		100 mg 1	000			-541.992			
100	ville.	3 3 4 3 3 4 4	.000 .000	-41.215			ANTE NO STATE OF THE	1.4464	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4.4.4.4	1.6.7 W	. 5.000	41.215	2 202 700		基为 企业。		
	* 4		5.000			-493.992			
		177. A. E.			UN WITTERS	10 A. C.		10 10 10 10 10	
	对对对	\$15	またですべいべい ジ	15 34 B. 154	的人的 建邻唑	-495:779	MANA PRO		71-11-12 P
		是對於	000	-36.664	1109.833	(10 mm)			10000000000000000000000000000000000000
	以 多多		5.000	-36.664 -36.664	73.486				
	0.4		5.000			-447779			
					A 2004 TAN TO SEE A 2 DESTRUCTION OF BUILDING			And the second s	
		¥ (6)	000					1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1	
والمستحدث أفران	يدينين حابيها ب		.000	-48.541	157.555				تنديب حيد
			5.000 * 5.000	-55.741	-103.148	-449 7 3 9 *	*		
			3.000			9440 27 0 2 30 (27.) 25.		•••	
	• •	7	.000			-523.824	-		
			.000	-65.259	232.700				
			5.000	-58.059	-75.595				
			5.000			-475.824			
						•			
		. 8	.000			-720.170			
			.000	-86.224	302.822	•			
4 -			5.000	-86.224	-128,296				
			5.000		•	-652,970	•		
		. 0	.000		٠	-520.211			
•			.000	-51,637	128,848				
			5.000	-81.687	~129.338				
			5.000			-469:811			
							-		

SEVERING PUMPING STATION

(13/09/94)

		•		**				to the second
EI T	LOAD	DIST	1-2	PI ANF	AXIAL	1-3	PLANE	AXIAL _
	COMB	ENDI	SHEAR	MOMENT	FORCE	SHEAR	MOMENT	TORQ 🎾
10	COME	LINUI	OI ILL FIIV	HOHEITI	,			
	10	.000	•	_	560.044			
	10		-77.698	325.384	300.0			
	•	.000						
		5.000	-77.698	-63_106	509.644	•	•	
•		5.000			307,044	•		4
		- 4 5	y course a ja	ويوار والمراش	769.184			
	11	.000					Table 3	
		.000	-69.516	309.944	Company of the second			
		5.000	-69.516	77.637			file to	
,	•	5.000		-	701.984			
				egy ethics of				
	12	.000		1) - 1 - 1 - 1 - 1	704:485			
		.000	-63.144	207.121				
		5.000	-63.144	-108.599				•
		5.000			637.285			
		0.000		The second second			* * *	
	17	.000			521.168		· 表型	
	13		EO 0/E	174.515			y_{ij}	
		,000						Age of the second
	在主会多数	् 5.0 00 ्	-63.045					(
100		5.000			4701768			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
	的身份等等			20 March 20 Co. 10 Co.	经 有654—		建	WAY WAS COM
	14	.000			559 087		Marin and A	andrige in sky Street and See See
		%,⊈.000 ·	-76.370	279 717				(4) SEXY (4) SE
		5.000	-66.290	76:935				
	Total S	.5.000			508.687		· 通信》 " · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
		ing the second of the second o					received to the state	10.00
ાં ફોલું વર્ષે	Ombrit S	000		111次年表达2	391 355		24.4.2.60%	And Assets 1
1. The 1. 18 1.		2000	-0 702	19.461			法的个公司法律	
		Contract to the second	7.702	46 628		· 4.	海南南北 不是被	
	10000000	2.800	7.7021		364.475			
1	18.95	§2.800			524.4			
سائيد شاست ب روغ موندر	J. S. W. W.					and the second seco		Control of the second
	多种型名字	.000			374.665			
	ر درون المجال المتحدد المتحدد	.000	-1.754	-58.084				
	x - 44.7	2.800	-1.754	-62.995				20.4% (- Y.) (
		2.800			347.785			
		• .			and the first of t		- 3	
	3	.000	7.3		408.046			
		1,000	-17.651	19.162		tage of the second		
	•	2,800	-17.651	-30.260			The first of the second	
		2.800			381.166			•
		A. W. C. C.	:				**************************************	er er er er er er
	4	.000		_	421.812			
	- f	.000	-17.452	51.071	744 444	4.4		
						·."		
		2,800	-17.452	2.206	701 077			
		2.800		· ·	-394.932			
	5	. 000		the state of the s	384.752			1.
		.000	-1.610	-29,200			•	
		2.800	-L.610	-33,708				
		2.800	and the second second		-357.872	44.25		
			$\mathcal{T}_{i,j} = \{ (i,j) \mid i \in \mathcal{T}_{i,j} : i \in \mathcal{T}_{i,j} \}$	•				

ASTEC SEVERING PUMPING STATION (13/09/94)

Sa.	LOAD COMB	DIST	1-2 SHEAR	PLANE MOMENT			PLANE MOMENT	
	6	.000	. 905	-46.352 -46.068	-381.866	· .		
		.629 2.800 2.800	_000 -3.127	-49.462	-354.986			
	7	.000	-20.310	7.430	400.844	-		
• •		2.800 2.800	-16.278	-43.793	-373.964			
	8	.000	-16.940	-21.230	-550.836			
		2.800	-16.940	-68.662	-513.204			· ·
	9	.000	-4.360	-56.476	-395.602			
		2.800 2.800 _m	.;;-4.360 ;;	-68.683	-367. 378 .			
	10	000 000 2.800	-21.051 -21.051	24:632				
		2.800			-402.428			
	11	(\.000 :000 2.800	-30.475 -30.475	82.327				
		2.800.			-558.193			
	1.2	.000 .000 2.800	-8.296 -8.296	-30.053	-543.942	\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\		
	4.77	2.800		- -	-506.310 -399.842			•
		.000 1.064	2.146	-53.570 -52.428				ż
		2.800 2.800	-3.499	-55.465 -	-371.6 18		·	
	14	000	-27.556	21.726	-426 . 41.1.	•		
en e		2.800 2.800	-21.911	-47,528	-798.187			
	1	000 000	-9.702	-87.528	-282.675			

SEVERGRO PUMPING STATION (13/09/94)

ELT LOAD		1-2 SHEAR -9.702	PLANE MOMENT -108.873	AXIAL FORCE		PLANE MOMENT	
	2.200			-266.835	•		
2	.000			-265.985			
	.000 2.200 2.200	-1.754 -1.754	-103.895 -107.755	-250.145			
							se sumprumer a
3	.000 	-17.651	-71.160	-299.366			•
	2.200	-17.651	-109.991	-283.526			
4	1 .000			-313.132			
	.000	-17.452	-38.694 -77.089				
	2.200 2.200	-17.452		-297.292			
ţ	5 .000		74 (00	-276.072			
	2.200	-1.610 -1.610	-74.608 -78.149				
	2.200			-260.232			
	600 .			-273 186			
	.000:	-4.207	-90.362	1 march 1 marc			
	2 . 200 2 . 200	-6.583 Agus	-102,231	-257.346			
			"专业"的问题 超级				
	7 .000 %	-15.198	-84.693	-292 164			
وأبرت فسنج الجولالج فالأ	2.200 ¥	-12.822	-115.515	4-1-4-4			
	2.200	(1984년 전 1982년 - 1982년 - 1982년 - 1982		-276.324			
	8 .000			-398.684		7 Van 19	
	2.200	-16.940 -16.940	-125.922 -163.191				
	2.200	-36.940		-376.508			
	9 .000	•		-281.488			
	9 .000	-4.360	-111.628				
	2.200	-4.360	-121.219	• • •			
	2200			-264.856	en a la companya di sa		
1.	.000			-316, 538			
-	., 000	-21.051	77.256				•
	2.200	-21.0S1 ·	-123.567	, -299, 906			
	2.200			277.700			
•	.000°		•	-443.673			
	,000	:30,4 7 5	-60.262 -127.307				
	2.200	-30.475	- TX1 2001				

SEVERIND PUMPING STATION (13/09/94)

LOAD COMB	DIST ENDI 2.200	1-2 SHEAR		AXIAL FORCE -421.497	PLANE MOMENT	
1.2	.000 .000 2.200 2.200	-8.296 -8.296	-110.541 -128.791	-391.789 -369.613		
13	.000 .000 2.200 2.200	-5.011 -8.338	-98.410 -113.094	-285.728 -269.096		
1.4	.000 .000 2.200 2.200	-20.399 -17.073	-90.473 -131.692	-312.297 -295.665		
Salarii Salarii	.000 .000 .4.750	35.923 35.923	-82.738 87.895			
2	4:750 4:750 4:750	45.082 45.082	94.949 119.191	-197-366 -163-166		
3	1 1 000 4 750 4 750 4 750		56.599			
4	2000 2000 4.750 4.750	3.205 3.205	-24.043 -8.820	-232.507 -198.307		
5	.000 .000 4.750 4.750	40.129 40.129	-69.307 121.305	-208.781 -174.581		
6	.000 .000 4.750 4.750	47.817 42.687	-90.532 124.417	-205.002 -170.802		
7	.000 .000 .4.750	24 .028 29 . 158	-74.943 51.373	-215,129		

SIVERING PUMPING BIATION

(13/09/94)

	LOAD	DIST	the state of the s		(IAL DRCE		PLANE MOMENT	AXIAL TORQ
ID	COMB	ENDI 4.750	SHEAR	MOMENT FO -180.		SHLPIN	Horierti	10114
•	8	.000	ty ex	-294.	939			
	_	.000	48.216	-119.805				
		4.750	48.216	109.223			 Control of the control /li>	•
		4.750		-247	.059			
•	9	.000		-207.				• •
		000	45.780	-102.676				
		4.750	45.780	114.778	y :	1.	100	1
	•	4.750		-171.	959			
	10	.000		-234 -	570			
	1.0		0/ 5/5	-77.032	. 50 /			
		000	26.545	49_056				
		4.750 4.750	26.545	49.056 ~198.	622			
		4.730			.027			
	11	.000		-327.	.034			
		.000	.752	-40.810				
	To the second second	4.750	.752	- 37.240	in the same			
-, -, -, -, -, -, -, -, -, -, -, -, -, -		4.750		-279	154	美国 医遗传	到看 到1886年1	
					W 4257			**********
	1.2			-293			\$11 4.	
		.000	52.445		4 4 4 5	禁手では出る	以 法是 5000000000000000000000000000000000000	
	* 1 (1) 4227143	4.750	52.445	144.935			일 등 관련 기가 가는 것이다. 나는 사람들이	
		4.750		-245.	939		ar their second of the second	
	** **********************************			A PARTY	大学的		的复数的	经 多 2 7 1
	139	(a) 000		214	115			
		000	52.815	-214 -100.766 133.048			"我是是是不是	
		4.750	45.633		第1000年1100年11日本			
in and the second	4	4.750_	r de la companya de La companya de la co	71/8	,205	المحادث المحاد المحادث المحادث المحاد		Y THE STATE OF
	14	.000		-228	294			ではない。 ではままな またごと
		.000	19.510			ومساحيه فيووونك ماقم واليامري	حدة وقع بالأساسية وقيد ويربيا. أق	
		4.,750	26.692		ST .	•: .		
		4.750		-192	384			
9		- 				•		
	1	.000		-774	.830			
		.000	-1148.938	3179.007	* 17	-		
		.500	-1059.718	2626.969	070	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		*.
		.500		-759	.230			
	2	.000		-790	062			
	۷,	.000	-1063.048	2920,645	1 0 0 M			
	4	500	-973.828	2411.551				
		. 500	210000CC	-774	462			
		in and the trial	•	777	w "T 6.6.4.			
	3	000	•	-759	.598			
	~	, QQQ	1234.827	3437.370				
		500.	-1145.607	2842.386				
			Appear of the state of the	22 12 1 2 HC 12 70				

			•	*		•			
	FIT	LOAD	DIST	1-2	PLANE	AXIAL	1-3 P	LANE	AXIA
		COMB	ENDI	SHEAR		FORCE	SHEAR	MOMENT	TOR
			.500			-743.998			
		4	.000			-741.138			•
			.000	-806.365	- 2690.438			*	
			.500	-750.170					
	:		.500			-725.538 🦠			
				*		La Sur La Company	4.4		
		5	.000			-797.492			
				-704.392	1823.306				
			.500	-648.197	1485.233				
			.500			-781.892	1.5	. 17	
				\$ 1.00 m					
		6	.000			-792.990	•		
			.000	-1052.665	2705.048				
			. 500	-965.785					
			.500			-777.390		1 1	
						757 775			
		. 7	.000		the state of the s	-756.670			
			.000	-1245.210			小海流水 人名		7.
			.500	-1153.650			生物 经工作		
			.500			-741.070			1.4
		- 3 3 3 4 7			n i de la compania d La compania de la co	1074 007	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
	**	. 8	The state of the s			1076.027		Profession Control	3.4 2.00
), ``.				-1747.181; -1612.907			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
٠			500 500	-1017.40/		1054,187	a Tarak		
2		1 200				Paralle Carlo	ar a		
		: 6	000	FORMAN	4.42	-823 014		MANA A	
į.	•		1.000	-12201202				A Delivery	
1.3			.500	-1119.496	2822.504				
•			500			-806.634			
	:	- 73					100		
		10	.000	4 4 4		-791.027			5.5
			.000	-1400.569					
•			.500	-1299:864	3274.881		Ì		
			. 500			-774.647	÷		
					•		. :	• .	
		11	.000			1021.872			•
			.000	-1378,506	4584.044			•	
			.500	~1282.974	3918.801		•		
			.500		West to the second seco	1000.032			
		1.2	.,000			1100.768			
			.000	-1235.744	3370.053				
			500	-1140.212	2776.197				
	7 :		.500			1078.928			
٠									
		1.3				-832.445		•	
			.000	-1175.604	3015.025				
			.500	-1078.174	2451,721				
	100	garage (.500			-816.065			
							and the second s		

SEVENTING PUMPING STATION . (13/09/94)

	LOAD COMB	DIST ENDI	1-2 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL FORCE	1-3 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL TORQ
	14	.000		-	781.596			•
		000 ـ	-1445.167	4342.111			the state of	
		.500	-1341.186	3645.664	i, m			÷ .
		.500		-	765.216		* - -	*
10		.000			703.588			
	1	.000	-981.715		,00.000			*,
		5.000	-254.515	-362.430			3 H <u>y</u> = 11 - 11	
		5.000	2541525		-547.588 ⁻			
		3.000	•	+ 1	-	44.1		
	. 2	.000	* * * * * * * * * * * * * * * * * * *	-	720.883			
		.000	-965.853	2391739	1.		es la	•
		5.000	-238.653	~494.524				
		5,000		_	-564.883			
						- -		
	3,	.000			-686.292		- 1 · 1	
•	:	.000	-997.577	2814.549	2 10 2 28 3			
	. 4	5.000	-270.377	-230.336	15			
		5.000	E Say Toky History		-530.292			2.27
					-668.799			
	4	000	-686.126		and the most of the control of the control of			
ing Specifical			-086.126 -223.176	76.141		and the discount	Carlo Contract	100
	•	ु5: 000 5: 000			-512.799	San	and the second second	
							The state of the s	
	5.5	000	Company of the		723.228	Greek How	MALE TO THE	
		6660	-602 855	1453.155		产生的效果的	14年19年	
		15.000		-328.743				
	y E	5.000			-567.228			
				بهدارت بالمرافية المستد	. <u> </u>		- 100	
	6 %	.000	54-54人的工學的。		-720.591			
		.000	-904.738	2173.676		والمتعادية		
•	:	5.000	-200.938	-465.513				
		5.000	33		-564.591			
	1	000		-	404 504			
	7	.000	1050 (00		-686.584			
		.000	-1058.692	3032.612 -259.347		•		
		5.000 5.000	-308.092		-530.584			
		3.000						
	8	.000	•		-977.310			
		.000	-1492.667	4034.352	231462		ar en	41 14
		5.000	-397.427	-503.385				
		5.000	- / · · · · · · · · ·		-758.910			
	9	.000	4.5		-75 to 143			
		,000	1102.845	9803.788				
		5,,000	-281.415	516, 238				
		5,000	*.	**	-587.343			

SEVERTNO PUMPING STATION (13/09/94)

			*				
ELT	LOAD	DIST	1-2	PLANE		1-3 PLANE	
) ID	COMB	ENDI	SHEAR	MOMENT	FORCE	SHEAR MOMENT	TORG
	10	.000			714.822		
		000	-1136.156				
		5.000	-314.726	-238.840			
		5.000		· ·	551.022	•	
, .	11	.000		• -	922.437		
		.000	-1173.450	3886.034			*
		5.000	-386.435	113.823	•		
		5.000	1.0		704.037		
	. 12	.000		-	998.637		
		000	-1056.870	2736.296	• •	• •	
		5.000	-269.855	-453.015			•
		5.000			780.237	,	
	13	.000			756.788		
		.000	-1011.733	2424.508			
· .		5.000	-223.063	-521.855			
		5.000			592.988		ole.
	14	.000			709.177		
sik likija .		.000	-1227, 268				
4		5.000	373:078				4 4 1 9 9
		5.000			545.377		
11			، سے سے سے سے سے سے سے سے بہت ہیں ہیں سے سے			to the second second	1.90.00
	March &	∰ 000 °	Secretary Control of the Control of	🚨 🎝 د در در در در این	499 414		
	400000	.000	-301.712	-358.394	the first of the second of the second		199 Per 199
			2001	7.98.609	A Company of the comp		
		5.000	125 488	-673.954			
At in the		5.000	123,400		343.414		
		3,000					是在看到
	2	.000			514.432		
		.000	-281.388	-498.208		a annual and a state of the sta	
		2.864	.001	-877.640	· 12 -	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	10 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
		5000	145.812	-712.150			* , =
-		5.000	143.012		-358.432		
which is a second		5.000	**		000.40%		
	: 3	.000	 State of the second control of		484.396	·	
	9	.000	-322.036	-218.579	-0-10/0		
		3,385		-724.874			
			.001 105.164	-635.759			•
		5.000	TO2 " T04		328.396	•	
		5.000			020±070		
	,	.000			-465.879		• •
	- 4	•	-246.939	84.365	400.077		
		.000 177 n		-383,893			
		·. 4.136	"000 "4 oll				
		5.000 5.000	36.011		309.879	•	
		37. OUT.			3071077		

SEVERING PUMPING STATION (13/09/94)

ELT LOAD ID COMB	DIST ENDI	1-2 SHEAR	PLANE MOMENT		1-3 PL SHEAR	ANE MOMENT	
5	.000		_	511.154			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
J	.000	-174.959					
	2 697	.001	-574.560				
	5.000	107.991	-442.850				
	5000			355.154	• • •		
						*	3 to 1
6	000			512.364	at the state of th		
	000	-257.584	-474.709	2	••••• •		- 8/4 / 2 / 3 - 1 / 4 / 3 / 3 / 3 / 3 / 3 / 3 / 3 / 3 / 3
	2.729	.001	-805.864			* 4	
	5.000	146.216				•	
	5.000		-	356.364	and the second		
					100	4	
7.	.000	,		486.463	$(x_{i_1}, x_{i_2}, x_{i_3}, \dots, x_{i_n}) \in \mathfrak{t}^n \times \mathbb{R}^n$		
	.000	-345.841	-242.078				2.28
	3.486	.001	-802.543				
	5.000	104.759	-719.781		the single fire		
1000	5.000			·330 .463			
				694.304			
. St. St. St.	Or The Art of the Sale Co.		and the second of the second of the second	the state of the state of the state of the			
			-488.485				
	3.216	.001					
s also delle e di	∵5.000 %55.000	178.529	-10Z1.436)	475.904	Barrer - Walter	de service de	
5. 中华大学等级	1000	的學術性學所在學科學的	學的學術的影響				
				536.497		Million de la companya de la company La companya de la co	
11.5		-328:693	-513.169		4 a 4 3 3 3 4 4 16	经过发验的	
	2 976	001		1779 185 485	4 - 5 - 5 - 5 - 5 - 5 - 5 - 5 - 5 - 5 -		
i Tarangan	: 5.000 .		806.184				
	5.000	the contract of the contract o		372.697			
		ادر	راز و از و از در از در از در	وبالمرافقة الفائد والأساب	را المراقع المراقعين المراقعين المراقع المراقعين المراقعين المراقعين المراقعين المراقعين المراقعين المراقعين ا المراقع المراقعين ال		
10				504.959			47.00
	.000	-371.373	-219.558	S (Market) in the second of the second o			
	.3,466	.001	-816.347				
	5.000	112.557	~/25.9/4	. 200 f. ta ski			
	5.000			-341.159			24
•	•		•				
. 11		, <u></u>		-643.456	*.		
	.000	-425.476	141.985		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
	4.211	.001	-677.757				
	5.000	55,539	-655.358	105 051			
	5.000		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	-425 056			
10	000		_	-706.841			
1.2	.000	-324.703	-466.731				
	2,993	.001	-925.309				• • •
	5.000	186.312	-760.208		e e e e e e e e e e e e e e e e e e e		
•	5.000	A STATE OF THE STA		-428.441		4.	
	2000000			TOTAL TA	•		
13	.000			-538.859	•		
200	.000	-288.253	-529.205				
					The second se		

- SEVERING PUMPING STATION (13/09/94)

		LOAD	ENDI 2.731	.001	MOMENT -899.896		1-3 PLANE SHEAR MOMENT	AXIA TOR(
			5.000 5.000	162.917		-375.059		
		1.4	.000			-502.597		
			.000	-411.813				TO CONTRACTOR
				The state of the s	-902.883			
	•		5.000	104.877	-830.236	-770 707		
	12		៊ី 5 .000					
		1	.000			284.919		
٠.			000		-705.698			• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •
			4.750	217.328	99.781	-136.719		
			4.750			100.713		
		25	.000		-	-295.946		
			.000	98.975			3.292	
			4.750	236.440	139.762	inde Erre		ordinalis Vivinalis
			4.750			-147.746		
1					· 中国	-273.891		4 19 40
· ,		1 10 T	000	7-6	-454 004	-2/3-871		
3		. JA 3 (A)		100.730	\$ 50 800			
63 T			4.750	60.750 198.215		-125:691		2 P. S.
		4				-259 400		79.74
		- C.C.	000	15.354	-374.509			7.7
				117.431	5.159			
			4.750			-111.200		
		E . 1				-291.340-		
٠,			000	66.253			这种的数	表上的影
	. ,			168.330				
			4.750		The second of th	-143.140		11 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
		6	000		_	-293.444		
		, 0	.000	91.816		2701777		
•	•		4.750	207.051			·	
			4.750	20.1032		-145.244		•
					•			
		7	.000			-276.393		
			000	67.910	-737.197		•	
			4.750	227.605	64,299	100 107	•	
			4.750		•	-128.193		
		8	1000			-396,102	•	
		4		113.373	-1059.083			
			4.7:	322.838	1.27 . 1.46			
	*	•	4.700		•	-188.622		

SEVERING SUMPING STATION

(13/09/94)

 R	a	M		1-	ŀ	į,	ነ1	Œ	14	T	F	0	R	С	E	S	

ELT LOAD ID COMB	OIST ENDI	1-2 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL FORCE	1-3 PLANE SHEAR MOMENT	AXIAL TORQ
9	.000 .000 4.750 4.750	105.098 262.197	-847.656 137.340	308.655 153.045		
10	•	64.961 222.060 24.313 197.844	-740.969 53.379 -652.299 -15.361	129.887 358.148		
12	.000 .000 4.750 4.750 .000 .000 4.750	269.103 101.764	-816.609 158.806 -750.213 145.034	195.385 309.012		
13	4.750 000 000 4.750 4.750	68:295 256:516	*, _838.412 *, _838.412 *, _45.685	153.402 285.141 129.531 78.003		
	.000 3.250 3.533 6.500 6.500	29.258 3.907 000 -55.642	-49,224	78.003		
2	.000 .000 3.250 3.692 6.500 6.500	31.321 5.971 000 -53.579	-58.625 13.594 14.885 -19.812	7.976 7.976		
	.000 .000 3.250 3.360 6.300	27.194 1.844 000 -57.706	-39.823 18.983 19.102 -27.837	1.48,030		

SEVERINO PUMPING STATION

13/09/94)

	ELT L		DIST ENDI 6.500	1-2 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL FORCE 148.030	1-3 PLA SHEAR		NIXA NOT
		4	.000			64 044			
		71	.000	28.161	-45.257				
			3.250	2.811	16.692				
		-	3.451	000	16.972	:	·		_
	er era hily		6.500	-56.739	-26.983		,		*
			6.500			64.044		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
		·					•		.
		5	.000		77 074	45.343			
			.000	26.235	-37.834 17.856	1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 -		* .	
			3.250	.885	-32.079				
٠	ing		6.500 6.500	-58.665	-321077	45.343	**************************************	. The	
٠.	•		0.300			10.010			
		6	.000			61.047			
		_	.000	28.101	-44.769				
	1845		3.250	2.751	16.986				
			3.447	000	17.253				
	2017 THE		6.500	-56.799	-26.885		The world and Alley		0 1
		72.7	6.500			61.047			39.3
					7.7				600
		7:	.000			94.958			
	中国的基础	A visit	. 000 g		53.67.9		Add Allahouster	AND LOCKED W	1.24
			3.250	: 5.064	15.591				1000
	n Alleria (S)	. 8.1	3.621	- 000	16.513			i asola kalibir	
9.		1. 3 1	6.500	, 754.486	-20,765	94.958	er a landavist	Company of the	A. T
			6.500						\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \
		8	.000			120.239			3.5
				41.983	-72.774				1
	1.00	. (11)	3.250	6.492	22.265		10000000000000000000000000000000000000		L. The
		•	3.588	000	23.344			5 m	a area Santana
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	18 July 18 18		6.500	-76.877	-30.572				
	化水杨烷基 等		6.500			120.239			
•								•	
		. 9	.000			16.651			
			.000	33.654	-64.451				
			3.250	7.036	13.870			• •	- '
			3.751	000	15.587		•		
	•		6.500	-55.491	-18.716	16.651			
•			6.500	•		10.001			
		10	.000	:		163.708			
		TV	000	29.320	-44.709				
			3.250	2.703	19,528	-			
٠.	. •		3.434	000	19.774				
			6.500	-59.825	-27.142				
	100		~ 6./500			163.708	•		
			1.						
		1.1.	,000			109.574			

SEVERING PUMPING STATION

(3/09/94)

10	R	۵	М	· F	r∓	1	E	М	£	N	T	٤.	0	F.	C	E.	S	

	T LOAD D COMB	DIST ENDI	1-2 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL FORCE	1-3 SHEAR	PLANE MOMENT	AXIAL TORQ
•	00,12	.000	41.265	-70.308				
		3.250	5.775	22.400				
÷		3.549	000	23.251 -32.767				20 3 4 4 3 3 5 5 5
		6.500 6.500	-77.595	-32.767	109.524	•		
		6.500			:		· . · ·	
	12	000			83.342			ga ta jeng ka
		.000	38.569	-59.916				
• • •	2 1	3.250	3.079	24.029		- 10 7.7		\$ 3
•		3.406	000	24.268				1 19
:		6.500	-80.291	-39.901	83.342			
		6.500			. 00.04x	•	Jan & Arman	
	13	.000			66.441			2.0
		.000	29.868	-48.343				a de la companya de La companya de la co
	÷, in the	3.250	3.251	17.675				
		3.472	000	18.032				
		6.500	-59.277	-27.213		er Orași de la Ariantan		
		6.500			66.441			
	4. 核类内容		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	第一批的 和第二	113.917		29 60年16日	
1.	1.4	-000	77 104	-60.817	0.13.71	3.530		
	y 1 g	.000 3.250	33.106 6.488	15.722				1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
		3.709	-, 000	\$\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\			经验证证 证证	4.466
		6.500	-56:039	-18.644				
		. 6.500			113.917			
1	.4:				COST	# 1 3 7 T	NAME AND ADDRESS.	
					-47 197			
		₹5.000°	36.726	(1 -69.910)				
		3.250	11.376					
,	ي جسولين سيسيب	4.156	000 -48.174	4.036				
		6.500	~40.1/4	4.000	-47 197			
		,			erina manganikan dan dan banan sebagai Manganikan dan dan dan dan dan dan dan dan dan d		A CONTRACTOR OF THE PROPERTY O	
	2	.000		建可酸钾色	-42.736			
		.000	34.449	-62.827			* .	
		3.250	9.099	19.557				
		3.951	000	22.631				
		6.500	-50.451	-3.684	-42.736	e a	The second	
		6.500			12.750	1 .		
	3	.000			-51.659			
	J	.000	39.004	-76.993				
		- 3.250	13.654	20.194				
		4.377	000	27,406				
		6.500	-45.896	11.756	gar ag a san ana			
		6.500			-51.659			
		No. of the State			-23.763		4	
	4	. 000 . 000	37,980	-73.870				
		. 121217	J7.700	,01010				

SEVERING PUMPING STATION

(15/09/94)

ELT LOAD	DIST	1-2	PLANE	AXIAL	1-3 PLAI	
ID COMB	ENDI	SHEAR	MOMENT	FORCE	SHEAR Ì	10MENT TORQ
	3,250	12.630	19.989			
	4.275	000	26.099			5.1.
	6.500	-46.920	8.224			•
	6.500	701720		-23.763		. *
	6.500			201,00	. •	1 +1
		**		-35 054		
. 5	.000		44.007	and the second of the second		
	.000	28.826	-44.286		and the second of the	
	3.250	3.476	19,825	•		
	3.500 "	000	20.255			
	6,500	-56.074	-21.689	· .	4.	
-	6.500			-35.054		•
				1		
.6	.000			-56.646		•
	.000	32.673	-56.795	. 73.7		
	3.250	7.323	19.817			
27						
	3.801	000	21.779		77	
•	6.500	-52.227	-9.196			
	6.500	350		-56.646		
				机整整包的		1 2003
	: 000		Z	-37.749	A Marie Commence of the Commen	
	000	40.780	-83.025			
	3.250		19.934			
	4.566	(1)000	29:313			(1) (1) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2
	6.500 		17,268			
		1 1 1 Z V	全新型版新型	-37.749	4、特殊的 新文章200	
	6.500			-31,147		
			1		Les Miller in	and the second
2 (S. X. S. X. X. S. X.	∴.000∮					
	.000#		-107°067			
	່3. 250 ີ	18.764	27:855			
	4.352	000	37:560			
	6.500	£ -64 .606	14.901.		The state of the s	menors in the state of the stat
	6.500		一种国家 类	-69.283		
	.000		ېدى ئاسىسىدىن بايىدى	-47.278	در د	
	000	38.299	-72.862			
	3.250	11.682	20.557			*
						•
	4.132		25.466			
	6.500	-50.846	3,069	/T 070	* * · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
	6.500		100	-47.278	•	
	1	Approximately the second	4		•	•
10	.000			-56.647		
	1000	43.082	-87.737			•
	3.250	16.464	21.225			v.
	4.593	000	31,423	•		
	6.500	-46,063	19.282			•
	6.500			-56.647		
	0,1000					
11	.000			-39.041		
11		සුන එකන	·115 044	₩ Z 2 W \ 3.3.	,	
100	.000	58.279	-119.964			
	3.250	22.783	28.037			
	4.661.	- 000	42.785	•		
						,

				+ *	, **		
ELT LOAD	DIST	12	PLANE	AXIAL	1-3 PL/	ANE AXIAL	:
				FORCE		MOMENT TORG	
ID COMB	ENDI	SHEAR		I ONOC	OHEHIX		
	6.500	-60.581	28,162				
	61500			-39.041			
			and the second			•	
12	,000			-54.848	and the second second	÷	
. 12.	.000	45.464	-78.546			# * *	5
•	3.250	9.974	27.806	, - , - , - , - , - , - , - , - , - , -	and the second second	en e	<u>ė</u> .,
+ <u>-</u>	3.785	000	30.402	\$. • •	43. ⁷ -
	6.500	-73.396	-13.716			•	-
and the second second	6.500	. •		-54.848	المنافعة على المنافعة المنافع المنافعة المنافعة ال		
	0.500		7.3			1.5	
·				-/E 101		•	
13	.000			-65.191	1. A 1. 1822		
	.000	35.016	~61.939	Programme and the second	(144년) Million		\$ E
4	3.250	8.398	20.809			:	
	3.858	000	23.280		and the second section of		
			-7.350	11 5 · ·			7.5
	6.500	-54.129	7.550	VE 101			es e
	6.500		1.1%	-65.191			
- 19 - 19 - 19 - 19 - 19 - 19 - 19 - 19			S	* * * · · · · · · · · · · · · · · · · ·			
14	.000			-38.734	The state of the s		
	.000	46.365	-98.660	遵防第二十二十			7. L
	3.250	19.748	20.973		The state of the s	计程序设计 多數學	基 60
	4:976	ि । (ः (ः, 0 00 । ्	36.191	2.7		100年,2007年1月	\$ C
	6.500	-42.780	29.700	MIX.			\$
	6.500	the beautiful and the control of the		-38.734	-2018 March 12 (1)		1.3
			C	E. C.	新发生 的 类似的数据,这些是一个一个一个一个人。		134
. *. TO 3-7-1		小腿 化邻氯磺酚基酚 装压物机	Particle of the State of the St	-45.625	Harage Annager - Chin	A STATE OF THE STA	邊影
1	.000						2.5
11.31	000	22.700	-26.135		Sas all the same of the	The state of the late of	1
	3 250	863.	20.000				X
The second of the second of	6.500	-58,495	-31.743	11.10	The state of the s	医克尔奇氏征 "上海"	1, 197
	6:500			45.625		term of the contract of the co	(1) to
							2 .4
							\$ 10 m
	O00 -	خُوم موجور فيعرفونس بيدائد المداد		.=46.836			77
	```€000°	18.709	-12.805	A STATE OF THE STA	<b>经过滤器的数据</b>	· 15 · 15 多类类的 5 · 4 撰《答	<b>29</b> . 4
	2.864	000	21,279				
and the second s	3.250	4.853	20.361				Ç.
	6.500	-62.486	-44.351	質験を含む			*
		-62,466	44.007				53.
	6.500			-46.836			
	•		٠.				
3	.000	•		-44.414			
•	.000	26.690	-39.465				
	3.250	3.127	19.639	-			
	3.493	000	20.016				
	6.500	-54.505	-19.136	* .			
	6.500			-44.414			
			4.7				
.4	.000		•	-20.657	, the second of		
. "1		my por more an	F 7 A 4 4	20:007			
	.000	30.715	-53.046	-			
	3.250	7.157	19.140	4			
	3.836	~.000	21.173				
	6.500	. ~50,486	-6.552				
•	6.500			-20.657			
	the state of the s						
			1		**		

								F-1 & 5 15***	A > 4 * A
h.		LOAD			PLANE			PLANE	AXIA
P	ΙÜ	COMB	ENDI	SHEAR	MOMENT	FORCE	SHEAR	MOMENT	TOR
		.5	.000			-41.739			
		٠.	.000	17.381	-8.843	41.707			
		•	2.750	000	21.512			,	
-		•	3.250	-6.182	20.006	_			
			6.500	-63.814	-49.024				
		,	6.500	.00.014	77-760	-41.739			
		•	0.300			41.702			
		6				-54.400		*	
			.000	18.274	-11.698			2.1	
			2.827.	000	21.149				
		*	3.250	-5.288	20.055		÷./ ÷		
			6.500	-62.921	-46.070			•	
• .			6.500			-54,400	•		
							100		
		- 7	.000			-36.850			
			.000	27.125	-40.572	e e de est		•	
			3.250	3.562	19.945	In Gallery			
	تحقیق		3.529	000	20.435				
	527	許多數 投票	6.500	-54.070	-17.416				
			6.500			-36.850.			
Ι.	4		4. 多名的		53.65 P. 188	A Alexander			
		3.8.	1:000		10000000000000000000000000000000000000	( <del>,</del> 65.157.			4334
				33.871	43.385				
	1. 1. J.		3.250	. 883	28.001		A STATE OF THE STATE		
	Çn		67500	-79.802	-37.644			NAME OF BE	
			6.500	数249.692.643	4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	÷657157			
		34 W. J. A.							THE PARTY OF
		## <b>?</b> (\$	3 :000			750:139		<b>多基件的多数</b>	
			r : 000	21.213	-18.543		<b>文艺艺术</b> 基础		
	المياسات	أحجاز والأستان	.2.988	000	21.836	of the second se			100
			3.250	-3.528	21.379				<b>美华州军等</b>
<i>;</i>		به سبغ دسه	6.500	-64.042	-41.471			بيحاديسيفت رزيا الشيد سيسواعب	
			6.500			-50.139			34 F. A.
	,	10	在天间的 医脑外回检验 人名		a de la companya de	-47.596			
:		1.0	.000	20 507	47 575		÷		
			.000 3.250	29.593 4.852	-46.535 20.621				
				· ·	21.494				•
			3.616 6.500	-1000 -551662	-14.995				
			6.500	,55100z.	14.775	-47.596			•
		•	0.500			472570			
ş		1.1	2000			-31.226		•	
+ 1,			.000	46.765	-86.497			•	
			3.250	13.778	26,797		÷		
			4.088	~.000	32.316				
			6.500	~66.908	3.059				,
			6.500			-31,226			
	•	i ja en je e							
		1.2	.000		•	-60.741			
			.000	28.097	-24.612		e.		·.
		The second second				4.00			

FRANC ELEMENTS FORCES SE

	•		• "						
E"I	۳	LOAD	DIST	1-2	PLANE	AXÍAL	1-3 PI	LANE	AXIAL _
		COMB	ENDI	SHEAR	MOMENT	FORCE	*		TORQ
•	LU	COLID	2.977	000	28.668		4 - 2		
			3.250	-4.891	28.009				* ***
			6.500	-85.576	~56.401.	1. 1. 1. 1.			
				-63.376	301403.	-60.741			i i
			6.500	•	* * * * * * * * * * * * * * * * * * *	00.741			
		4	222	•		-61.153	1		
		13	.000	10.000	10 707	LOTITO'	e de la companya de l		the second sections
			.000	19.208	-12.327		i ska prima e	•	** *** ****
			2.829	000	22.218		. T. 75		
		:	3.250	~5.533	21.077				4 (1)
			6.500	-66.047	-48.291				
			6.500			-61.153			
		. :						e visit in the	
		14	.000			-36.582			
			.000	31.598	-52.751				:
			3.250	6.858	20.924				
			3.780	000	22.694	Carrier de High	. Ā÷	5.4	
			6.500	-53.656	-8.175				
			6.500			-36.582			
	16		n de la composition br>La composition de la	<u>an in de la la desta de la </u>					
		: 1	. 000			217.328			
			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	22.186	-2.112				
			2.294	000	27.085	<b>公司的公司</b>			
			3.250	-15.026	20 174	<b>建筑等等等</b>	4484	1.70m 30 3	·文···································
	J		67500	136:719	-99.781	real Contract		<b>大型的</b> 。"我是	
	٠.		.6.500			-217328			
			.0.000				ria de la companya d La companya de la comp		
13			% e C 000	ena creomone d		236 440	44. 不能和此一种	34.40 348.4	
	s est	8-12 <b>(</b>	000	14 14 14 15 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16	29.586		<b>对在中国经济。</b> 其中	<b>自由人</b> 的信息	
	٠.		1.395	000	38.214				
	• .	•	3.250	-26.054	16.033	31.77			
	100	•	6\.500 6\.		-139.762		A Same		3 24.2
		er er er er er er Gerichter	6.500	in the second of		-236:440			100
		-				200.330			
			.000	مايدانها للداليا للمعيشية عابل كيلية ويتعمل		198.215		and the second s	
,		J	000	33.214	-33.809				
			3.016	~.000	24.781				***
			3.250	-3.999	24.781			· · · · · 1.	
								1.16	
			6.500	-125.691	-59.800	-198,215	1		
			6.500			~130,ZID			
		4	000			-117.431			
		4	.000	2 my my co pr		-TT1-42T			
			000	47.705	-73.363				**
		•	3.250	10.493	31.860			A.	•
			3.894	000	35.154		•		
			6.500	~1.11200	-5.159				e e e e e e e e e e e e e e e e e e e
		•	6.500			-117.431			
		_						4.	and the second
		5	,000		· ·	-168.330			
			.000	15.765	9.846				e de la companya de
			1.801	~ .000	231856		100		
					and the second second		* 1		

SEMERTING PUMPING STATION (13/09/94)

			•					
ELT L	OAD	DIST	1-	-2 PLANE	AXIAL.	1-3 PL	ANE	AXL
ID C		ENDI	and the second s	MOMENT	FORCE	SHEAR	MOMENT	TO
	•	3.250	-21.448	11.262	·			
		6.500	-143.140	-129.564				
		6.500		•	-168.330			
						•		
	6	.000			-207.051			
		000	13.661					
		1.622	000	30.228			-	
		3.250	~23.551	12.400		5		
	• • •	6.500	-145.244					
	٠.	6.500			-207.051			•
					007 (05	<b>,</b> i,		
•	7	.000			-227.605	Maria de la Arte de Santo. La companya de la co		
•		_000	30.712					•
	•	2.863	000	29.190				
	2	3.250	-6.501	27.949	The second secon			
		6.500	-128.193	-64.299	-227.605			•
	-	6.500	1994 1884 - 1994		~227.6U3			
		000			-322.838	January Street		
		.000	THE TE OAK					
		2.434 -	33.845 % - 000	-8.506 38.952				
		3.250	-18.252	31 743				
	*1.7		188.622			经分价值的证据	3-36 6 4 3 8 8 9 9 9 9 9	
		6.500	1.30.022		-322.838			
							ATTENDED TO SERVICE	
	9	4.000			-262.197	1.		
AND LOS	47.4	55000	沙兰 13.805	26:903	· Salar Bridge	<b>位于</b> 国家经	<b>等外的</b>	17.25
<b>计算数 1.</b> 文件		1.577	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	39.068			State of State of	
工作的 工作		3.250	<del>-</del> 25.268	19.458		是由為時代發		
		6.500	-153.045	-137.340				
		6.500-			-262.197		entrantos en la companya de  companya del companya de la companya	الله الله الله الله الله الله الله الله
	3.7							
and the second seco	1.0	.000			-222.060	مغيم أسافه كالمعارب المسام بالمادي والا	والمستوالة	ب خيننې ب
		.000	36.963	-39.662			100	
		3.250			```````			
	•	6.500	-129.887	-53.379				
		6.500		•	-222,060			
					107 944	• •		
-	1.1.	.000	771 7700	110 /00	-197.844			
		3.250	71.799	-112.698 50.901				
		4.138	000	59.344				
		6.500	-150.668	15.361				
		6.500	100.000		197.844			
	:	0.000				*		
	12	.000			-269,103			
		.000	27,082	3.794				
	•	2.084	000	35.754	· ·			
	. •	3.250	-25.016	22,063				•
		6.500	-195.385	-158.806				
		6.500			- 269.103			

# TRAME, ELEMENT (FORCES)

						•		
ELT I	l nan	DIST	1-2	PLANE	AXIAL	1-3 PL	.ANC	AXIAL _
	COMB	ENDI	SHEAR	MOMENT		SHEAR		TORQ
10 (	OUND	C1102	· Original			and the second second		
	13	.000 -			-227.741			
	13							
		.000	13.449					
		1.547		33.134				
		3.250	-25.625	12.923	and the second			
		6.500	-153.402	-145.034	and the second s		• • •	
		6.500	•	. <del>-</del>	-227.741			Section 1
								1.00
•	14	.000	•		-256.516			
		.000	37.319	-34.286				
		3.250	-1.754	34.691				
		6.500	-129.531	-45.685				1.00
		6.500	•		-256.516			,
17								
-	1	.000		-	-253.250			
	-	.000	84 961	-277.667				
		1.130	77.469				The second second	
		4:250		21.299				and the second
		4.250			-253.250	in the state of th		
*	Religion,	4.230						
14.3	特拉斯				201 522	2.01		
	<b>经2</b> 。	.000			281, 522	等等的 经		
- 4		.000	86.633	-298.169				4. 科學學
(A) (A)		1.130		-204 168				
1		4:250		7.903				
		4.250			281.522			
			Salar Carlos Carlos	- 環境	ANOTHER STATES	Life Burner State Park	(1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)	
	4 3	÷(₹000	382.2733		-224.978	2 1 A 2 3 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		77.33
1000	1303	000	83 ! 288 🕒	-257.164		<b>高级的数据的</b> 对于		
		1.130	75.797	-166.942		不然為漢語的人		
4.		4.250	26.791	34.694				
	ر در	4.250	كنات المراز المناكر المتهاجي والمواجعين		-224.978	in the walk will be	ama namana mana da mana da mana Manana manana da man	- 46 76
- 1				- \$ <del>*</del>	<b>其余数据</b> 2000年2000年	经常编辑工作。		行中 <b>分</b> 群专位
	4	000			-120.636			
		.000	88.039	·				44.70
	1	1.130		-195.088				
	:'	4.250	31.541	21.369				
		4.250	01.041		-120.636			
		W # 2.00			120.000			
	5	.000		*	-208.459			
	5		770 007		-200,45%			
		.000	79.823	-234.203		and the second of the second	4.1	
		1.130	72.332	-148.597				ingst.
	÷	4.250	23.326	42.228			. **	
		4.250			-208.459			
	6	.000			-249.739	200	A North Control	
		.000	81.,499	-250.987				
		1130	74007	-162.787				
		4,.250	25,000	33.266				
		4.250			-249.739			
						· ·		