

INGENIERIA

ESTUDIO DEL RIO NAMBY

I INTRODUCCION

La Provincia de Santiago del Estero, geográfica y culturalmente, se encuentra estrechamente vinculada a la génesis de dos grandes ríos, el Salado y el Dulce, que la atraviesan formando la denominada "Mesopotamia Santiagueña".

El río Salado que nace fundamentalmente en la Pcia. // de Salta ha divagado por todo el Nor-Oeste de la provincia e incluso durante algún tiempo fué afluente del Dulce.

El río Dulce con un recorrido aproximado de 480 Km. / nace en la vertiente oriental del sistema del Aconquija y / Sierras Calchaquíes, con el nombre de río Tala, límitrofe / entre las Provincias de Salta y Tucumán y se denomina Salí desde el lugar donde recibe por su margen izquierda al río Candelaria, a 55 Km. de su origen.

Con este nombre atraviesa la Pcia. de Tucumán de norte a sur y al entrar en territorio santiagueño toma el nombre de Dulce.

En su cuenca media y baja, presenta las características típicas de un río de llanura. Desde Termas de Río Hondo hasta las cercanías de la ciudad Capital posee un control / estructural, corriendo por una fractura de rumbo N-NO y // S-SE, encajonado en un valle de aproximadamente unos 1.000 metros de ancho con barrancas bien definidas.

Al Sur de la ciudad Capital se torna meandriforme y / divagante bifurcándose en numerosos brazos. Pueden observarse áreas lagunares en forma de espiras de meandros, paleoalbardones, albardones actuales de escaso desarrollo ocupados

por bosques en galeria y numerosos cauces abandonados-rios muertos

Por la margen derecha recibe la afluencia del rio Saladillo al que concurren antiguos brazos del rio Dulce, como el rio Pinto seco, y las aguas provenientes de las Salinas de Ambargasta las que a su vez reciben las aguas del // rio Namby.

Este conjunto rio Namby-Salinas de Ambargasta-rio Saladillo fué cauce principal del Dulce entre los años 1825 y 1905.

Toda agua proveniente de esta subcuenca, por sus altos contenidos de sales, modifica el quimismo de las del Dulce dando origen a una ecología de ambiente halófito.

Finalmente el Dulce desagua en la cuenca endorreica / de la Laguna de Mar Chiquita, situada en el ángulo Noreste de la Pcia. de Córdoba, de la que constituye el principal / afluente.

El rio Dulce desde tiempo precolombino es la columna vertebral de la economía agrícola-ganadera de la Pcia.

La zona de bañados es reconocida como la primera área de producción agrícola dado que aprovechaba la fertilidad / de los suelos, producto de los materiales que en suspensión depositaban las aguas, permitiendo el desarrollo de cultivos de trigo, maíz y pasturas.

La irregularidad tanto en época como en extensión de los bañados motivaron a los pobladores a ubicarse en zonas donde podían desviarse las aguas en forma más permanente //

dando lugar a las zonas de riego y a una economía estable.

Sobre dicha zona de bañados los permanentes problemas de desbordes e inundaciones cíclicas, más las migraciones / del cauce, crearon una permanente zozobra para la integridad de las áreas ribereñas (destrucción de Loreto 1905) // afectando sensiblemente la economía regional.

El sector sur de la confluencia del Saladillo con el Dulce presenta disimiles características productivas lo // que genera situaciones de desarrollo distintas. Es una zona que se ve permanentemente afectada por los desbordes y la / contaminación de las aguas, con elevados tenores salinos // que influyen notablemente en las pasturas y en los suelos.

II OBJETIVO

Habida cuenta del deterioro de calidad que sufren // las aguas del Dulce, por aportes de la subcuenca del Salado y por ende de los suelos y la vegetación, se plantea la necesidad de independizar dichas subcuenca.

Por otra parte se podrían derivar y embalsar excedentes del río Dulce, en períodos correspondientes a años húmedos o que configuren aportes extraordinarios a la misma, como un paleativo para atenuar inundaciones aguas abajo y permitir una mejor explotación de los bañados.

La desvinculación de esta subcuenca podría hacerse / mediante un terraplén de baja altura ubicado en la garganta de salida de las Salinas de Ambargasta generando un embalse con un gran espejo de agua, para que ésta pueda ser eliminada por evaporación.

Los excedentes perjudiciales del Dulce se desviarían por el río Namby para retenerse en el embalse artificialmente creado.

III ESTUDIOS REALIZADOS

Para cumplimentar los objetivos propuestos se programaron estudios que tienen como fin estimar la factibilidad física de estas obras.

En esta primera entrega se analiza la capacidad máxima de conducción actual del río Namby, un análisis de los excedentes del río Dulce y una estimación de los costos para adecuar la capacidad de conducción del río Namby a $125 \text{ m}^3/\text{seg.}$ y $250 \text{ m}^3/\text{seg.}$

IV CAPACIDAD MAXIMA DE CONDUCCION DEL RIO NAMEY

a. Consideraciones generales

El actual río Namby no es nada más que un desagüe del canal Pinto, en las proximidades de Villa General San Martín (Estación Loreto), cuyas aguas escurren sobre el cauce que el río Dulce tomó en 1825, / desembocando en las Salinas de Ambargasta en forma de bañados para luego afluir al Saladillo y éste último al Dulce.

Hacia aguas arriba del punto mencionado anteriormente, se continua en un cauce seco, más antiguo que el anterior, hasta las proximidades de Tuama lugar / donde se construyó un canal que hizo tomar al Dulce por su actual curso destruyendo la población de Loreto (Loreto viejo) en 1905.

b. Levantamiento Topográfico

Constituye la base fundamental sobre la que se apoya todo el estudio.

Se realizó un perfil longitudinal en una extensión de 107.700 metros.

El levantamiento fué recorrido en dos tramos: uno desde el cruce del río Namby con la Ruta Nacional N° 9, hacia aguas arriba, hasta su encuentro con el río Dulce y la otra desde el punto antes mencionado, hacia aguas abajo, hasta donde el río se convierte en bañados que llegan a las Salinas de Ambargasta

Este perfil fué apoyado sobre caminos existentes y cuando ello no fue posible se siguieron las direcciones del cauce por los lugares que presentaban menor vegetación a los fines de obviar toda apertura de picadas.

Las distancias fueron medidas con cinta en // unos casos y en otros se realizó estadimétricamente.

La nivelación se efectuó en Ida y Vuelta con / cotas referenciadas al Sistema I.G.M.

Con el mismo criterio anterior se levantaron / 29 perfiles transversales apoyados sobre el longitudinal y en lo posible en forma perpendicular al cauce. La separación entre estos oscila entre los 2 y 6 Km. y el largo en algunos casos llega hasta los 7000 mts. sobre todo en la parte norte del río donde existe un valle de inundación muy extenso.

Todo el trabajo fue limitado a tolerancias que le dan el carácter de expedutivo atento a los fondos que se dispuso y al tiempo en que era necesario realizar la evaluación.

Cabe aclarar entonces que lo que se toma como / progresivas del cauce estudiado son las que corresponden al perfil longitudinal cuyo camino en general difiere de aquél.

Las coordenadas a las cuales fue referido todo el sistema se tomaron X = 0 Y = 0 sobre el mojón 253 arranque del cauce viejo sobre la margen derecha del río Dulce.

c. Capacidad de Conducción

Metodológicamente estos cálculos fueron planteados para realizarse por el método de área-pendiente el cual, basado en la ecuación de Manning, fija la curva altura-caudales de tramos previamente seleccionados que tienen pendiente y sección // transversal uniforme.

El hecho de tratarse de un cauce antiguo que ha dejado de funcionar como tal ha motivado la amplia proliferación de vegetación en todo el ancho de su valle de ocupación por lo que en algunos sectores el perfil transversal casi se ha perdido y en otros es bastante irregular.

En consecuencia resulta difícil fijar un valor para el coeficiente de rugosidad y características del Terreno.

Por lo tanto y a fin de independizarnos de parámetros subjetivos se ha realizado el cálculo sobre la base de emplear la fórmula de Hermaneck // (empírica) para determinar la velocidad de escorrentía de los cursos naturales de agua.

Ella es:

$$V = K' \sqrt{hi}$$

h = altura media

i = pendiente

$$K' = 30,7 \sqrt{h} \text{ para } h \leq 1,50 \text{ m.}$$

$$K' = 34 \sqrt[4]{h} \text{ para } 1,50 \leq h \leq 6,0 \text{ m.}$$

El procedimiento empleado es el siguiente:

1) La pendiente del Alveo o Talweg (línea que une / la parte más profunda del río) se ha calculado / entre perfiles transversales por la diferencia entre las cotas de los puntos más profundos dividido por la distancia entre ellos.

De este modo la pendiente de cálculo es la de / llegada al perfil.

Cuando se ha obtenido una pendiente negativa se salteó el perfil posterior para calcularla con / el subsiguiente y asumiendo para aquel que ha sido omitido la pendiente anteriormente dada.

El cálculo se realizó en el sentido de la mayor progresiva hacia la menor.

2) Luego se toma un perfil longitudinal y mediante una línea horizontal ubicada a unos 50 cm. de la barranca lateral mas baja, se determina una sección de pasaje para lo cual se mide el área con el planímetro y ancho de la superficie libre.

Relacionando la sección a la horizontal se obtiene la altura media.

$$h = \frac{\text{Sección}}{\text{Longitud}}$$

Con el valor así determinado se calcula la velocidad por la fórmula de Hermanek. Si el valor es menor de 1,10 m/seg. se lo multiplica por la sección, obteniéndose el caudal máximo que esa sección admite, considerando que las aguas puedan /

alcanzar esa horizontal

Para el caso que el valor de 1,10 m/seg. sea superado, se repite la operación anterior determinando tantas horizontales como sea necesario por debajo de la primitivamente considerada hasta encontrar un valor próximo o igual al mencionado.

Cuando en el perfil transversal se ha detectado una sección bien definida por la cual se supone que ha escurrido agua en forma normal, es decir sin afectar al valle de inundación, también ha sido calculada.

Los resultados obtenidos se ordenaron en las planchillas que se adjuntan.

Toda sección de cálculo lleva el símbolo S, cuando se le agrega apóstrofe (') corresponde a valores de cálculo para no superar la velocidad de $V = 1,10 \text{ m/seg.}$

Los subíndices: 1 indica un cauce normal y 2 el máximo que podrían alcanzar las aguas.

El doble subíndice indica un doble cauce en la sección transversal con sus dos valores normal y máximo.

Los valores del ancho de la superficie libre lleva el símbolo L con el mismo significado para / los subíndices.

Progresiva	Pendiente	Sección	Longitud	h	\sqrt{h}	$K' = 30, \sqrt{h}$	$K' = 34, \sqrt{h}$	$V = K \sqrt{h}$	Q=S V
	i	S	L	s/L	$\sqrt{i.h}$	$h \leq 1,50$	$1,5 \leq h \leq 6$		
102649,57	0,000152	S 62,37	L 60	1,04	0,0126	31,30		0,39	25
96145,27	0,000119	S 120,96	L 80	1,51	0,0134	37,69		0,50	61
89740,82	0,000423	S 192,31	L 108	1,78	0,0274	39,27		1,08	207
86003,07	0,000250	S 212,63	L 125	1,70	0,0206	38,82		0,80	170
80731,94	0,000201	S 201,29	L 125	1,61	0,0180	38,30		0,69	139
73627,99	0,000219	S 165,38	L 135	1,22	0,0164	33,91		0,56	92
67826,74	0,000097	S 585,90	L 615	0,95	0,0096	29,92		0,29	168
62041,92	0,000181	S ₁ 126,63	I ₁ 105	1,21	0,0148	33,77		0,50	63
"	"	S ₂ 412,02	I ₂ 510	0,81	0,0121	27,63		0,33	138
56734,17	0,000461	S ₁ 321,30	I ₁ 185	1,74	0,0283	39,05		1,10	355
"	"	S ₂ 699,03	I ₂ 310	2,25	0,0322				
50556,01	0,000279	S ₁ 134,19	I ₁ 135	0,99	0,0166	30,61		0,51	937
"	"	S ₂ 1541,30	I ₂ 975	1,76	0,0222	39,16		0,87	1340
46471,81	0,000688	S 1546,97	I 725	2,13	0,0383	41,07		1,57	2434
"	"	S' 1033,83	I' 630	1,64	0,0336	38,48		1,29	1336
"	"	S" 749,39	I" 560	1,34	0,0303	35,54		1,08	807
42690,61	0,000256	S 2499,53	I 980	2,55	0,0256	42,96		1,10	2794
40503,91	0,000370	S ₁ 198,45	I ₁ 165	1,20	0,0211	33,63		0,71	141
"	"	S ₂ 502,74	I ₂ 485	1,04	0,0196	31,31		0,61	308
37718,11	0,000370	S ₁₁ 287,28	I ₁₁ 183	1,57	0,0241	38,06		0,92	263

Progresiva	Pendiente i	Sección S	Longitud L	h s/I	$\sqrt{I \cdot h}$	K' = $30,7\sqrt{h}$	K' = $34\sqrt{h}$	V = $K'\sqrt{hi}$	Q = S V
37718,11	0,000370	S ₂₁ 1002,65	L ₂₁ 1110	0,90	0,0183	29,12	0,53	534	
"	"	S ₁₂ 97,34	L ₁₂ 80	1,22	0,0212	33,91	0,72	70	
"	"	S ₂₂ 1134,95	L ₂₂ 945	1,20	0,0211	33,63	0,71	805	
36021,61	0,000131	S ₁ 601,97	L ₁ 600	1,00	0,0114	30,70	0,35	212	
"	"	S ₂ 5086,94	L ₂ 2575	1,98	0,0161	40,33	0,65	3303	
34605,21	0,000131	S ₁ 271,22	L ₁ 215	1,26	0,0128	34,46	0,44	120	
"	"	S ₂ 2749,96	L ₂ 1978	1,39	0,0135	36,19	0,49	1344	
32899,41	0,000449	S ₁ 610,47	L ₁ 860	0,71	0,0179	25,87	0,46	283	
"	"	S ₂ 4863,29	L ₂ 3050	1,59	0,0268	38,18	0,84	4066	
30749,21	0,000449	S ₁ 301,46	L ₁ 350	0,86	0,0197	28,47	0,56	169	
"	"	S ₂ 1252,13	L ₂ 935	1,34	0,0245	35,54	0,87	1090	
"	"	S ₁ 4317,25	L ₁ 2660	1,62	0,0270	38,36	1,04	4471	
29490,81	0,000622	S ₁ 154,98	L ₁ 200	0,77	0,0219	26,94	0,59	91	
"	"	S ₂ 1576,26	L ₂ 1130	1,39	0,0295	36,19	1,07	1683	
27656,61	0,000352	S 2843,51	L 835	3,40	0,0346	46,17	1,60	4542	
"	"	S' 2148,39	L' 820	2,62	0,0304	43,26	1,32	2825	
"	"	S'' 1538,79	L'' 805	1,91	0,0259	39,97	1,04	1593	
26272,81	0,000352	S ₁ 457,38	L ₁ 525	0,87	0,0175	28,64	0,50	229	
"	"	S ₂ 4235,49	L ₂ 1300	3,26	0,0339	45,69	1,55	6560	
"	"	S ₂ ' 2617,17	L ₂ ' 1290	2,03	0,0267	40,58	1,08	2836	
24729,81	0,000733	S ₁ 264,60	L ₁ 305	0,87	0,0252	28,64	0,72	191	

Progresiva	Fendiente	Sección	Longitud	h	$\sqrt{i \cdot h}$	$K' = 30,7\sqrt{h}$	$K' = 34\sqrt{h}$	$V = K'\sqrt{h_i}$	$Q = S \cdot V$
24729,81	0,000733	S ₂ 1194,48	L ₂ 715	1,67	0,0350	38,65	1,35	1612	
"	"	S _{2'} 856,25	L _{2'} 670	1,28	0,0306	34,73	1,06	910	
22970,21	0,000733	S 2929,50	L 1515	1,93	0,0376	40,07	1,51	4414	
"	"	S' 1858,41	L' 1365	1,36	0,0316	35,80	1,13	2103	
16407,41	0,000591	S ₁ 310,91	L ₁ 305	1,02	0,0246	31,01	0,76	237	
"	"	S ₂ 5190,89	L ₂ 2747	1,89	0,0334	39,87	1,33	6912	
"	"	S _{2'} 3820,89	L _{2'} 2740	1,39	0,0287	36,19	1,04	3969	
13570,46	0,000591	S 2561,90	L 2260	1,13	0,0259	32,63	0,85	2165	
9466,06	0,000577	S 808,92	L 710	1,14	0,0256	32,78	0,84	679	
7195,16	0,000714	S ₁ 1028,16	L ₁ 1010	1,02	0,0270	31,01	0,84	861	
"	"	S ₂ 3175,20	L ₂ 1960	1,62	0,0340	38,36	1,30	4141	
"	"	S _{2'} 2200,63	L _{2'} 1935	1,14	0,0285	32,78	0,93	2056	
3722,50	0,000714	S ₁ 656,78	L ₁ 495	1,33	0,0308	35,40	1,09	716	
"	"	S ₂ 2321,69	L ₂ 1850	1,25	0,0299	34,32	1,03	2382	

d. Conclusiones

Del análisis de los cálculos y estudios topográficos realizados se pueden extraer las siguientes conclusiones:

De prog. 0 a la 23.000 el río tiene una pendiente media de orden de 0,7 %; de prog. 23.000 / a la 56.000 es de 0,4 %; y de la 56.000 hasta que se convierte en bañados es de 0,18 %.

Cabe recordar que la Ruta Nacional N° 9 se / encuentra en la prog. 54.000 aproximadamente.

Desde prog. 102.650 el cauce no admite más / de 25 m³/seg.

De prog. 50.500 hasta 96.150 obtenemos una / conducción normal del orden de los 65 m³/seg. con un valor máximo de alrededor de 140 m³/seg. produciéndose desbordes en las prog. 73.630 y 96.150.

Desde la progresiva 46.470 hacia aguas arriba se presentan valores bastante dispares entre si, se pueden admitir valores normales entre 90 / m³/seg. y 280 m³/seg.

Superando caudales de 300 m³/seg. se producen desbordes y erosiones del cauce, siendo cada vez mayores a medida que aumenta el caudal, no / obstante admitir algunas secciones mas de 4.000 m³/seg.

Cabe aclarar que la velocidad máxima de // 1,10 m/seg. surge de considerar que las aguas //

transportaban material coloidal en suspensión.

La no validez de este supuesto hace que la velocidad no erosiva sea inferior a 0,60 m/seg., y / por ende las conclusiones tendrían que ajustarse a este último valor.

V EVALUACION DE EXCEDENTES

En el presente capítulo se trata de evaluar la magnitud de los excedentes a derivar por el río Namby utilizando como dato los volúmenes aforados en la Estación de "El Sauce" en el período 1926/27 a 1967/68 situación ésta sin embalse en Río Hondo (tabla N° 1).

Desde 1968 a la fecha se cuenta con la distribución en Hm^3 del volumen derivado por Río Hondo, de manera que se posee el dato de los volúmenes mensuales que pasaron por el río Dulce aguas abajo del Dique Los Quiroga (tabla N° 2). Toda esta información fué suministrada por la Intendencia de Riego del río Dulce de Agua y Energía Eléctrica.

Además se contó con el procesamiento de los datos de aforos que fué realizado por el Centro de Investigaciones de Regiones Semiáridas (CIRSA), utilizándose // fundamentalmente el ordenamiento de la muestra (52 años), y la distribución de Gumbel de los volúmenes en Hm^3 para distintas recurrencias suponiendo probabilidad mayor e igual (gráfico N° 1) y probabilidad menor e igual // (gráfico N° 2) de donde se obtuvo la recurrencia de valor máximo (6.338 Hm^3) que es de 47 años, recurrencia / del valor mínimo (402 Hm^3) 282 años y recurrencia del módulo (2.783 Hm^3) 2 años.

Se calculó año por año para toda la serie 1968- / 1979 el porcentaje que pasó aguas abajo del Dique Los Quiroga respecto del volumen evacuado por el Dique de

Rio Hondo (tabla N° 3).

Luego se le aplicaron dichos porcentajes a los volúmenes aforados en El Sauce sin embalse de manera tal de obtener un promedio simulado a partir del porcentaje // que hubiera escurrido en ese período en iguales condiciones que en el período 1968-1979 en que se cuenta con datos ciertos. Es decir se extendió la serie medida (1968-1979) de los volúmenes escurridos por el río Dulce // aguas abajo de Los Quiroga al período 1926-1966 (tabla N° 4).

El paso siguiente consistió en tratar de determinar el volumen anual que debe seguir escurriendo por el río Dulce, para que el baño pueda funcionar como tal, de / manera que pueda ser utilizado para la siembra o pastura, sin que un exceso de agua produzca daños.

Este resultó ser el aspecto más difícil de acotar, pero a través de consultas a distintos organismos técnicos, se estableció que un volumen anual de 1.000 Hm.³, podría ser adoptado, pero con la salvedad de las reservas con que debe ser manejada dicha cifra, ya que la continuidad de los estudios puede hacer que a través de la / investigación surjan elementos que la hagan variar considerablemente en más o en menos.

De esta manera se llegó a determinar el volumen a / derivar por el río Namby hacia la Salina de Ambargasta como diferencia entre el volumen que pasa agua abajo de Los Quiroga y los 1.000 Hm³ estimados necesarios para el baño (tabla N° 5).

En esa misma tabla se incluye la recurrencia en años que corresponde al volumen escurrido de acuerdo a la distribución Gumbel que fuera efectuada por CIRSA y citada / al comienzo, utilizándose para ello los gráficos Nº 1 y 2

Como puede apreciarse, en la tabla, vemos la presencia de tres ciclos importantes de excedentes: el de los / años 26/34 con valores de 2242, 1328 y 2608 Hm^3 para el / trienio 30/31/32; el de los años 53/63 con valores de // 1619, 1405, 1545 y 1443 Hm^3 para los años 57/58/60 y 62 respectivamente, y por último el del año 73 hasta la fecha con valores de 2650, 2589, 3723, 4407 y 4340 para los años 73, 75, 76, 77 y 78.

Aforos en el Sauce sin Embalse. (Hm^3)

TABLA N°1

AÑO	Mes	setiem.	oct.	nov.	dic.	enero	febrero	marzo	abril	mayo	junio	julio	agosto	Total
1926-27	29,5	11,9	47,95	381,1	448,6	382,5	962,1	405,4	278,6	128,3	92,9	57,0	3195,4	
1927-28	34,7	22,2	24,3	327,0	420,2	610,1	715,9	305,3	236,2	184,6	99,9	80,6	3051	
1928-29	75,2	148,1	287,7	368,0	886,0	281,1	319,0	236,1	137,9	88,1	70,7	50,9	2948,8	
1929-30	29,8	73,7	41,5	45,8	120,5	366,8	465,2	549,5	647,6	186,4	123,2	118,9	2768,9	
1930-31	70,0	69,9	340,6	400,2	1428,1	1095,4	961,5	478,2	342,8	252,2	148,7	107,9	5695,5	
1931-32	87,4	139,3	130,4	327,0	854,1	839,4	628,9	433,9	295,4	147,5	111,4	95,1	4089,8	
1932-33	58,1	72,3	276,6	511,6	855,7	862,4	1906,5	1013,2	375,5	185,1	130,2	89,7	6336,9	
1933-34	60,4	42,6	40,4	467,9	197,7	73,1	533,5	263,1	212,1	121,0	90,8	81,4	2184	
1934-35	34,0	52,5	152,7	278,6	368,8	236,1	788,0	399,7	133,9	117,9	70,4	54,9	2687,5	
1935-36	25,1	12,3	17,9	309,1	411,1	825,8	259,8	143,9	136,1	80,4	68,6	39,9	2330	
1936-37	21,5	11,2	20,2	68,6	86,8	48,1	22,8	10,9	48,5	27,0	22,5	14,2	402,3	
1937-38	7,0	3,7	0,5	13,4	91,6	474,6	481,0	240,3	95,1	86,8	58,7	33,5	1586,2	
1938-39	27,2	7,5	2,3	10,2	285,2	260,5	639,6	337,0	107,4	72,6	46,6	28,7	1824,8	
1939-40	19,2	19,8	131,7	314,4	525,8	302,9	298,1	289,8	175,4	95,4	75,3	64,0	2311,8	

TABLA N° 1

Año	Mes	septiemb.	oct.	nov.	dic.	enero	febr	marzo	abril	mayo	junio	julio	agost	Total
1940-41		55,0	150,0	326,1	375,6	266,0	274,5	585,0	290,6	359,7	206,1	116,2	74,5	3080,9
1942-43		32,1	13,1	20,0	139,8	154,3	141,8	482,9	546,4	331,9	115,9	105,0	82,0	2165,2
1943-44		39,7	25,7	30,3	233,0	1480,4	1464,0	748,6	234,8	149,7	100,3	87,6	51,2	4645,3
1944-45		24,4	67,0	60,1	30,3	30,5	83,7	561,1	373,8	196,3	74,6	47,9	32,7	1582,4
1945-46		17,4	15,0	42,5	209,2	279,6	276,3	198,5	133,5	102,0	95,7	61,1	39,1	1470,9
1946-47		25,1	22,0	173,1	205,2	236,5	118,1	284,2	196,5	139,6	98,0	61,4	40,2	1601,2
1947-48		43,0	28,7	99,5	91,0	62,4	188,2	1102,4	180,4	80,4	36,8	27,6	20,6	1911
1948-49		14,0	20,6	10,1	30,3	378,2	144,7	331,6	200,1	80,4	38,1	28,7	20,4	1297,2
1949-50		15,6	76,1	119,5	216,7	128,0	169,8	189,1	107,6	38,6	29,3	19,0	13,9	1123,2
1950-51		6,0	2,7	41,7	46,6	230,9	419,5	164,7	302,2	94,0	52,6	34,3	22,8	1418
1951-52		11,9	7,8	9,1	136,6	376,9	506,4	184,5	147,7	47,1	49,2	32,4	30,8	1640,4
1952-53		17,6	24,1	188,7	125,1	244,3	678,1	456,7	233,0	84,9	68,7	50,9	38,8	2210,9
1953-54		22,0	11,0	40,4	207,3	141,7	254,3	223,1	191,8	114,5	54,4	65,1	54,4	1380,1
1954-55		22,3	15,3	84,8	75,0	151,1	520,1	503,5	124,7	67,5	48,7	33,2	24,1	1670,3
1955-56		13,5	7,2	28,3	8,6	190,7	285,4	202,5	129,6	65,9	43,8	39,4	30,5	1045,4

TABLA N° 1

Año	mes	setiem	oct.	nov.	dic.	enero	feb.	marzo	abril	mayo	junio	julio	agost	Total
1956-57		14,5	134,2	555,2	234,6	178,6	258,4	564,9	160,4	141,7	87,6	61,1	46,3	2437,5
1957-58		43,5	21,4	65,1	325,4	1315,1	849,1	905,3	386,2	273,2	201,9	124,8	90,0	4601
1958-59		62,7	73,1	119,5	421,3	676,8	638,7	790,1	311,0	695,8	152,2	150,8	139,3	4331,3
1959-60		86,8	130,4	120,8	305,3	490,4	582,8	559,2	478,5	242,7	146,7	122,4	92,9	3358,9
1960-61		50,1	154,0	254,5	215,1	198,7	615,4	914,9	1212,0	353,8	214,9	168,5	109,8	4461,7
1961-62		85,8	92,4	105,8	197,1	266,8	396,7	329,7	251,4	155,6	111,7	91,1	77,4	2161,5
1962-63		38,4	19,3	49,0	403,4	606,9	994,3	1150,1	341,1	222,6	202,7	157,5	106,9	4292,2
1963-64		998,5	89,7	178,3	410,9	316,6	437,2	1132,4	460,6	349,0	166,1	125,7	87,0	3853,0
1964-65		55,7	55,7	65,1	68,3	219,4	460,4	250,4	89,7	106,3	64,5	57,0	37,2	1529,7
1965-66		24,9	17,4	45,4	276,4	508,1	626,3	300,0	421,2	248,8	125,2	92,7	69,9	2756,3
1966-67		62,5	56,2	199,8	300,8	209,2	257,2	124,0	127,3	116,2	69,2	69,2	65,9	1658,2

VOLÚMENES Hm³ AGUAS ABAJO DE LOS QUIROGA

TABLA N° 2

AÑO	DERRAMES MENSUALES Hm ³											Derrame anual Hm ³	
	set.	oct.	nov.	dic.	enero	feb.	marzo	abril	mayo	junio	julio	agosto	
1967-68	*(8,5)	*(6,7)	*(31,4)	*(17,5)	20,0	533,7	139,0	72,5	32,1	26,4	11,5	8,0	907,3
1968-69	5,7	27,6	110,9	287,1	43,0	135,0	342,0	58,0	20,9	13,5	23,9	13,4	1.086,0
1969-70	36,3	16,0	39,9	29,4	28,3	33,9	75,5	196,3	21,0	19,5	3,3	21,2	525,6
1970-71	7,4	5,8	6,2	17,4	28,9	37,0	320,3	274,8	181,9	19,5	25,9	50,1	975,2
1971-72	24,6	33,0	10,4	19,8	49,1	19,9 ¹	14,2	44,0	2,1	3,5	9,6	17,2	245,4
1972-73	21,7	5,3	3,6	4,8	5,3	4,8	411,0	360,9	294,9	92,3	32,8	8,0	1.245,4
1973-74	29,1	43,2	28,5	29,5	380,0	639,1	1.222,8	592,8	292,7	177,9	121,4	92,8	3.649,8
1974-75	50,6	55,0	32,0	26,5	43,4	58,4	607,7	686,2	173,2	60,0	31,8	52,2	1.907,0
1975-76	98,2	107,2	200,9	404,4	380,2	707,0	968,3	347,6	177,7	116,0	55,5	24,2	3.587,2

* Valores estimados

TABLA N° 2

AÑO	DERRAMES MENSUALES Hm ³											Derrame anual Hm ³	
	set.	oct.	nov.	dic.	enero	feb.	marzo	abril	mayo	junio	julio		
1976-77	68,7	213,5	1.321,0	49,0	284,0	727,4	1.265,5	1.027,7	532,5	224,9	105,5	92,4	4.723,1
1977-78	155,7	196,4	223,6	406,9	1.398,0	1.050,7	632,2	743,8	177,2	213,5	116,7	92,4	5.407,1
1978-79	181,0	176,3	84,5	121,0	598,6	1.235,2	1.067,2	989,8	352,1	107,5	235,4	191,3	5.339,9

% que pasa aguas abajo del Dique de Los Quiroga respecto de lo evacuado de Río fondo
V(Hm³)

Año	Mes											diciemb.
	enero	febrero	marzo	abril	mayo	junio	julio	agosto	septiem.	octubre	noviem.	
1968	92,2	75,4	35,85	16,9	15,15	8,7	4,2	3,6	16,8	44,9	63,2	
1969	88,9	69,6	24,1	9,5	6,9	14,6	6,15	14,7	8,45	21,5	20,9	
1970	93,3	56,4	56,6	9,5	11,8	4,0	8,8	3,8	4,0	4,5	10,85	
1971	100,0	86,3	67,0	55,3	12,1	13,9	22,1	13,5	22,2	7,6	12,6	
1972	100	17,4	43,85	1,7	22,1	6,4	10,6	23,5	9,25	6,3	36,0	
1973	66,8	90,2	87,4	76,1	48,7	28,7	4,7	14,0	20,5	18,0	21,5	
1974	100,0	100,0	100,0	100,0	100,0	87,1	47,2	31,3	36,4	18,9	12,7	
1975	71,1	100,0	97,2	93,1	32,8	15,5	20,2	38,8	41,4	59,1	69,5	
1976	100,0	97,7	84,0	67,0	48,0	27,8	15,3	28,4	59,3	51,9	30,0	
1977	100,0	100,0	100,0	100,0	81,5	51,5	39,6	52,1	58,9	66,2	76,0	
1978	100,0	96,3	87,4	62,2	63,8	53,0	35,6	53,1	67,6	49,7	75,9	
1979	94,1	90,0	93,5	87,2	51,0	68,2	55,9	63,8	68,5	63,0	89,1	

PROMEDIO ESCURRIDO AGUAS ABajo DEL DIQUE LOS QUINOSA (1926-1966)

CALCULADO A PARTIR DEL PORCENTAJE

TABLA N° 4

Año	Derrame anual (Hm ³)	% para periodo 67/79 - aguas abajo - derrame						promedio esc. aguas abajo Hm ³ , a partir de						
		32,6	37,3	26,5	48,2	30,5	44,1							
1926	3.225	1051,4	1202,9	854,6	1554,5	983,6	1422,2	2792,9	1651,2	2370,4	2702,6	2847,7	2596,1	1835,8
27	3.051	991,4	1134,3	805,9	1465,8	927,5	1341,1	2633,5	1557,0	2235,1	2548,4	2625,2	2448,0	1731,1
28	2.949	951,4	1100,0	781,5	1421,4	899,4	1300,5	2553,8	1509,9	2167,5	2471,3	2604,0	2373,9	1678,7
29	2.769	902,7	1032,8	733,8	1334,7	844,5	1221,1	2397,9	1417,7	2035,2	2320,4	2445,0	2229,0	1576,3
30	5.696	1856,9	2124,6	1509,4	2745,5	1737,3	2511,9	4932,7	2916,4	4186,6	4773,2	5029,6	4585,3	3242,4
31	4.090	1333,3	1525,6	1083,9	1971,4	1247,5	1803,7	3541,9	2094,1	3006,2	3427,4	3611,5	3292,5	2328,2
32	6.338	2066,2	2364,1	1679,6	3054,9	1933,1	2795,1	5488,7	3245,1	4658,4	5311,2	5596,5	5102,1	3607,9
33	2.157	703,2	804,6	571,6	1039,7	657,9	951,2	1868,0	1104,4	1585,4	1807,6	1904,6	1736,4	1227,9
34	2.687	876,0	1002,3	712,1	1295,1	819,5	1185,0	2326,9	1375,7	1974,9	2251,7	2372,6	2163,0	1529,6

TABLA N° 4

AÑO	Derrame anual (Hm ³)	% para periodo 67/79 - aguas abajo - derrame						promedio esc. aguas abajo Hm ³ a partir del %						
		32,6	37,3	26,5	48,2	30,5	44,1	86,6	51,2	73,5	83,8	88,3	80,5	
1935	2.330	759,6	869,1	617,5	1123,1	710,7	1027,5	2017,8	1193,0	1712,6	1952,5	2057,4	1875,7	1326,4
36	402	131,1	149,9	106,5	193,8	122,6	177,3	348,1	205,8	295,5	336,9	355,0	323,6	228,8
37	1.586	517,0	591,6	420,3	764,5	423,7	699,4	1373,5	812,0	1165,7	1329,1	1400,4	1276,7	902,8
38	1825	595,0	680,7	483,6	879,7	556,6	804,8	1580,5	934,4	1341,4	1529,4	1611,5	1469,1	1038,9
39	2311	753,4	862,0	612,4	1113,9	704,9	1019,2	2001,3	1183,2	1698,6	1936,6	2040,6	1860,4	1315,5
40	3081	1004,4	1149,2	816,5	1485,0	939,7	1358,7	2668,1	1577,5	2264,5	2581,9	2720,5	2480,2	1753,9
41	2008	654,6	749,0	532,1	967,9	612,4	885,5	1738,9	1028,1	1475,9	1682,7	1773,1	1616,4	1143,1
42	2165	705,8	807,5	573,7	1043,5	660,3	954,8	1874,9	1108,5	1591,3	1814,3	1911,7	1742,8	1232,4
43	4645	1514,3	1732,6	1230,9	2238,9	1416,7	2048,4	4022,6	2378,2	3414,1	3892,5	4101,5	3739,2	2644,2
44	1582	515,7	590,1	419,2	762,5	482,5	697,7	1370,0	810,0	1152,8	1325,7	1396,9	1273,5	900,6
45	1471	479,5	548,7	389,8	709,0	448,7	648,7	1273,9	753,2	1081,2	1232,7	1298,9	1184,2	837,4

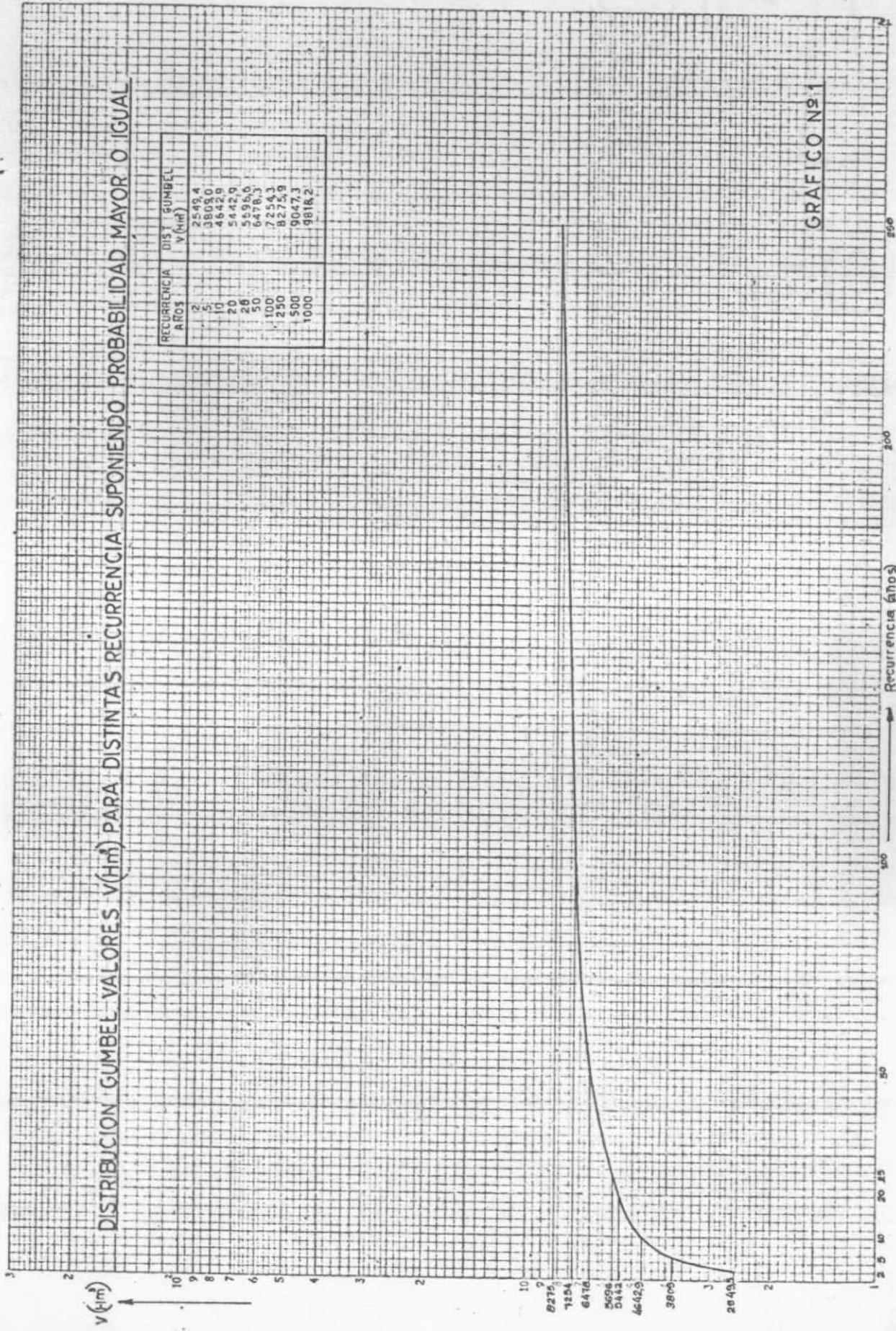
TABELA № 4

promedio esc.
aguas abajo
Hm3 a partir

Año	Derrame anual (Hm ³)	% para período 67/79 = aguas abajo -						derrame	promedio esc. aguas abajo Hm ³ a partir del %
		32,6	37,3	26,5	48,2	30,5	44,1	86,5	
1946	1600	521,6	595,8	424,0	771,2	488,0	705,6	1385,6	819,2
47	1911	623,0	712,8	506,4	921,1	582,9	842,8	1654,9	978,4
48	1295	422,2	483,0	343,2	624,2	395,0	571,1	1121,5	663,0
49	1123	365,1	418,9	297,6	541,3	342,5	495,2	972,5	575,0
50	1418	462,3	528,9	375,8	683,5	432,5	625,3	1228,0	726,0
51	1640	534,6	611,7	434,6	790,5	500,2	723,2	1420,2	839,7
52	2211	720,8	824,7	585,9	1065,7	674,4	975,1	1914,7	1132,0
53	1380	449,9	514,7	365,7	665,2	420,9	608,6	1195,1	706,6
54	1670	544,4	622,9	442,6	804,9	509,4	736,5	1446,2	855,0
55	1045	340,7	389,8	276,9	503,7	318,7	460,8	905,0	535,0
56	2438	794,8	909,4	646,1	1175,1	743,6	1075,2	2111,3	1248,3

TABLA N°4

AÑO	Derrame anual (Hm ³)	% para periodo 67/79 - aguas abajo -						derrame esc. aguas abajo Hm ³ a partir del
		32,6	37,3	26,5	48,2	30,5	44,1	
1957	4501	1499,9	1716,2	1219,3	2217,7	1403,3	2029,0	3984,5
58	4232	1379,6	1578,5	1121,5	2039,8	1290,8	1866,3	3664,9
59	3359	1095,0	1252,9	890,1	1619,0	1024,5	1481,3	2908,9
60	4471	1457,6	1667,7	1184,8	2155,0	1363,7	1971,7	3871,9
61	2162	704,8	805,4	572,9	1042,1	659,4	953,4	1872,3
62	4292	1399,2	1600,9	1137,4	2068,7	1309,1	1892,8	3716,9
63	3853	1256,1	1437,2	1021,0	1857,1	1175,2	1699,2	3336,7
64	1532	499,4	571,4	406,0	732, ⁸ 4	467,3	675,6	1326,7
65	2754	897,8	1027,2	729,8	1327,4	840,0	1214,5	2385,0
66	1657	540,2	618,1	439,1	798,7	505,4	730,7	1435,0



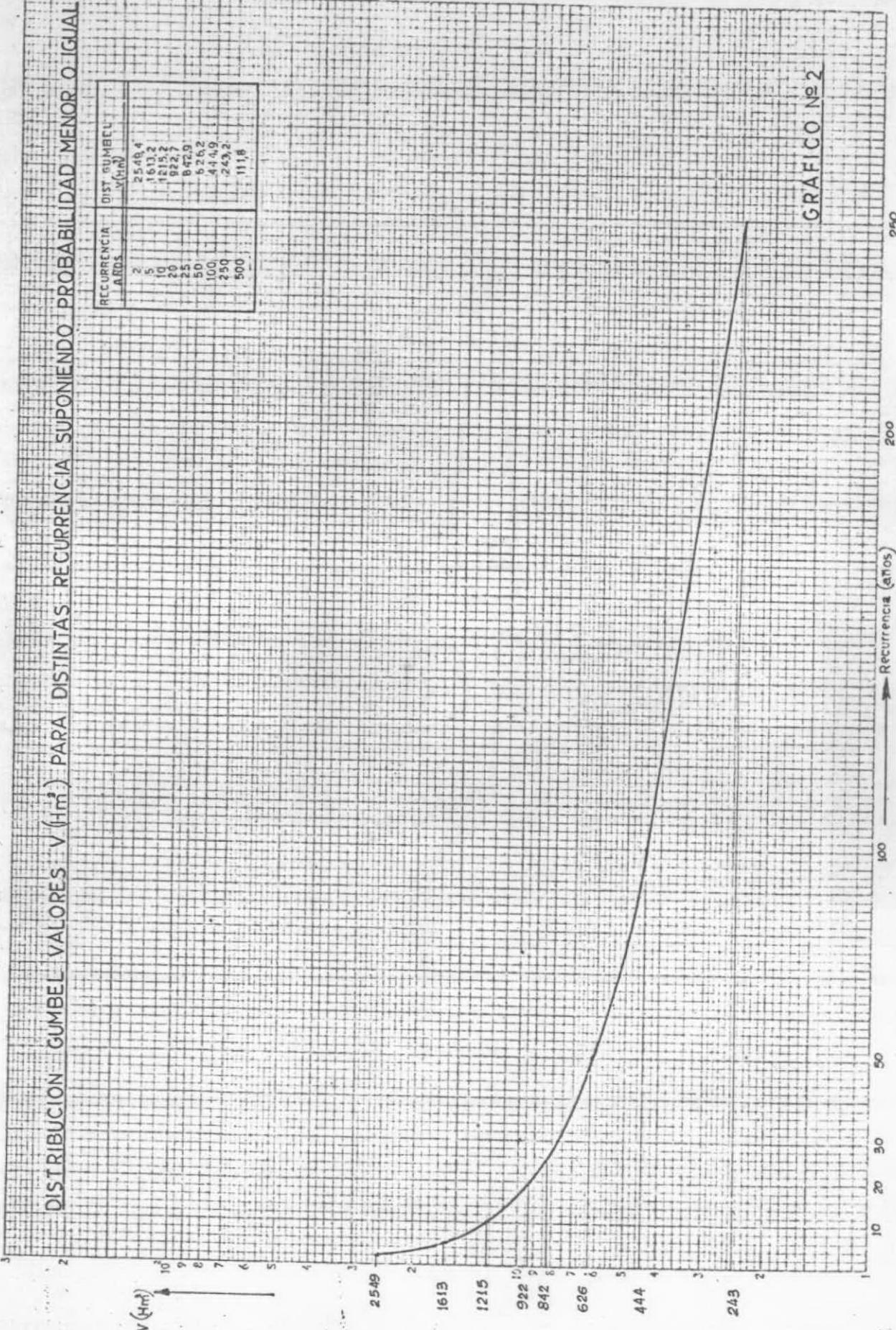


GRAFICO N°2

250

200

Recurriencia (años)

100

10 20 30 50

EXCEDENTES A DERIVAR (Hm.³) Y RECURRENCIAS (AÑOS)

TABLA N° 5

DERRAMES RIO DULCE			Vol.no per judicial del bañado	Excede- nte per judicial del bañado	RECURRENCIA	
	Aguas Arr.LQ	Aguas Ab LQ			prob. o	prob. o
1926	3225	1836	1000	836	3	
1927	3051	1731	1000	731	2	
1928	2949	1679	1000	679	2	
1929	2769	1576	1000	576	2	
1930	5696	3242	1000	2242	25	
1931	4090	2328	1000	1328	6	
1932	6338	3608	1000	2608	42	
1933	2157	1228	1000	228	2	
1934	2687	1530	1000	530	2	
1935	2330	1326	1000	326		3
1936	402	229	1000	-		114
1937	1586	903	1000	-		6
1938	1825	1039	1000	39		3
1939	2311	1316	1000	316		2
1940	3081	1754	1000	754	2	
1941	2008	1143	1000	143		3
1942	2165	1232	1000	232		3

EXCEDENTES A DERIVAR (Hm.³) Y RECURRENCIAS (AÑOS)

TABLA N° 5

AÑOS	DERRAMES RIO DULCE		Vol.no per judicial del bañado	Exce-dente per judicial del bañado	RECURRENCIA	
	Aguas Arr.LQ	Aguas Ab LQ			prob.	o
1943	4645	2644	1000	1644	10	
1944	1582	901	1000	-		6
1945	1471	837	1000	-		8
1946	1600	911	1000	-		6
1947	1911	1088	1000	88		4
1948	1295	737	1000	-		10
1949	1123	639	1000	-		12
1950	1418	807	1000	-		7
1951	1640	934	1000	-		6
1952	2211	1259	1000	259		3
1953	1380	786	1000	-		6
1954	1670	951	1000			6
1955	1045	595	1000			16
1956	2438	1388	1000	388		2
1957	4601	2619	1000	1619	10	
1958	4232	2409	1000	1409	7	
1959	3359	1912	1000	912	3	
1960	4471	2545	1000	1545	8	
1961	2162	1231	1000	231		2

EXCEDENTES A DERIVAR (Hm³) Y RECURRENCIAS (AÑOS)

TABLA N° 5

AÑOS	DERRAMES RIO DULCE		Vol. no per judicial del bañado	Exce- dente per judicial del bañado	RECURRENCIA	
	Aguas Arr.LQ	Aguas AblQ			prob o	prob o
1962	4292	2443	1000	1443	7	
1963	3853	2193	1000	1193	5	
1964	1532	872	1000	-		6
1965	2754	1568	1000	568	2	
1966	1657	943	1000	-		4
1967	2784	907	1000	-	2	
1968	2912	1086	1000	86	2	
1969	1984	526	1000	-		4
1970	2024	975	1000	-		4
1971	807	246	1000	-		27
1972	2825	1245	1000	245	2	
1973	4214	3650	1000	2650	7	
1974	3726	1907	1000	907	4	
1975	4883	3587	1000	2587	12	
1976	5637	4723	1000	3723	20	
1977	6123	5407	1000	4407	34	
1978	6637	5340	1000	4340	50	

VI ADECUACION DE LA CAPACIDAD DE CONDUCCION DEL RIO NAMBY

a) Caudales

Las distintas alternativas que eran factibles de evaluar, en la canalización del Namby, han sido llevadas a dos, por pedido del Comité Técnico para el estudio integral del río Dulce, 125 y 250 m³/seg. de capacidad máxima respectivamente.

La evacuación en Hm³ para distintos meses de funcionamiento resulta:

meses \ caudales	125 m ³ /seg	250 m ³ /seg.
1	324	648
2	648	1296
3	972	1944
4	1296	2592
5	1620	3240

b) Pendiente máxima

Se fija la velocidad máxima no erosiva en:

$$V = 0,60 \text{ m/seg.}$$

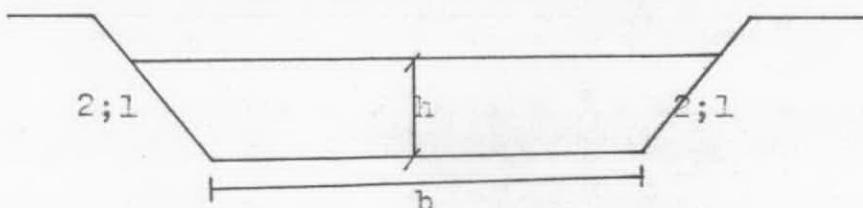
que corresponde a sedimentos aluviales como tipo de terreno y Agua clara sin detritus a transportar.

El coeficiente de rugosidad de las paredes se lo adopta en:

$$n = 0,035$$

Para canales de corrientes naturales, sinuosos, algunos bancos y rebalsas limpios -Estado Bueno-

Asimismo se adopta la sección trapecial con taludes laterales 2 : 1



$$\text{Sección } S = b h + 2 h^2$$

$$\text{Ancho de fondo } b = \frac{S - 2 h^2}{h}$$

$$\text{Perímetro mojado } p = b + 4,5 h$$

$$\text{Radio hidráulico } r = \frac{S}{p}$$

$$\text{Velocidad } v = \frac{1}{n} r^{2/3} i^{1/2}$$

$$\text{Pendiente } i = \frac{v^2 n^2}{r^{4/3}}$$

Para los dos caudales se tantean varios tirantes

$$Q = 125 \text{ m}^3/\text{seg.}$$

$$S = 125/0,60 = 209 \text{ m}^2$$

<i>h</i>	<i>b</i>	<i>p</i>	<i>r</i>	<i>r 2/3</i>	<i>i</i>
1,5	136	143	1,46	1,287	0,0002662
2,0	101	110	1,90	1,534	0,0001874
2,5	79	90	2,32	1,752	0,0001437

$$Q = 250 \text{ m}^3/\text{seg.}$$

$$S = 250/0,60 = 417 \text{ m}^2$$

<i>h</i>	<i>b</i>	<i>p</i>	<i>r</i>	<i>r 2/3</i>	<i>i</i>
1,5	275	282	1,48	1,299	0,0002613
2,0	205	214	1,95	1,561	0,0001810
2,5	162	173	2,41	1,797	0,0001365

Como habíamos visto anteriormente, el río Namby, // desde la progr. 56.000 en adelante físicamente no admite mas del 0,2 % de pendiente, valor este que se adopta como máximo.

Ahora bien, hacia aguas arriba en condiciones aparentemente similares de sección transversal y velocidad, podría incrementarse dicha pendiente a costa de un mayor ancho de ocupación, no introduciéndose además una mejora en la estructura de los saltos que son necesarios para absorver el gran desnivel del primer tramo.

Bajo estas condiciones se ha proyectado la rasante de la solera, cuyo perfil longitudinal se muestra en plano adjunto, siendo necesario realizar seis (6) saltos de 2,90 m c/u

c) Cálculo Hidráulico

1) Canalización

Se adopta

$$i = 0,0002$$

$$h = 2 \text{ metros}$$

Los valores prefijados anteriormente son:

$$\text{Talud } 2 : 1 \quad n = 0,035$$

En estas condiciones tenemos para

$$Q = 125 \text{ m}^3/\text{seg.}$$

$$\frac{Q \times h^{1/3} \times n}{h^3 \times i^{1/2}} = \frac{125 \times 1,26 \times 0,035}{8 \times 0,01414} = 48,73$$

De las tablas del Manual de Hidráulica (Dalmati) obtenemos

$$50,4 \quad \text{para} \quad h/b = 0,02$$

$$13,8 \quad \text{para} \quad h/b = 0,03$$

$$\text{Se adopta } h/b = 0,02$$

$$\text{en consecuencia} \quad b = 2/0,02 = 100 \text{ metros}$$

$$S = b h + 2 h^2 = 100,2 + 2,4 = 208 \text{ m}^2$$

$$\text{Velocidad} = 125/208 = 0,601 \text{ m/seg.}$$

$$Q = 250 \text{ m}^3/\text{seg.}$$

$$\frac{250 \times 126 \times 0,035}{8 \times 0,01414} = 97,46$$

$$100,4 \quad \text{para} \quad h/b = 0,01$$

$$50,4 \quad \text{para} \quad h/b = 0,02$$

$$\text{Se adopta } h/b = 0,01$$

en consecuencia

$$b = 2/0,01 = 200 \text{ metros}$$

$$S = b h + 2 h^2 = 200 \times 2 + 2 \times 4 = 408 \text{ m.}$$

$$\text{Velocidad} = \frac{250}{408} = 0,613 \text{ m/seg}$$

2) Saltos

El excesivo ancho frente al tirante hace que podamos introducir el supuesto de un canal de sección rectangular.

El caudal por unidad de ancho resulta:

$$q = \frac{125}{200} = \frac{250}{200} = 1,25 \text{ m}^3/\text{seg.m}$$

Si $\Delta h = 2,90 \text{ m}$

La velocidad al pie del salto resulta

$$V = \sqrt{2gh} = \sqrt{2 \times 9,8 \times 2,9} = 7,54 \text{ m/seg.}$$

$$\text{El tirante } h_1 = \frac{1,25}{7,54} = 0,165 \text{ metros}$$

Aplicando la formula de Belanger obtenemos el tirante conjugado

$$h_2 = \frac{h}{2} \left(-1 + \sqrt{1 + \frac{8 q^2}{g h^3}} \right) =$$

$$h_2 = \frac{0,165}{2} \left(-1 + \sqrt{1 + \frac{8 \times 1,25^2}{9,8 \times 0,165^3}} \right) =$$

$$h_2 = 1,31 \text{ metros}$$

El tirante aguas abajo es de 2 metros. Como este valor es superior al conjugado

$$2 > 1,31$$

El resalto se produce antes de la terminación de la caida y no se requiere de estructuras especiales // (colchón, etc.) para disipar energía, solamente la necesaria para prever las erosiones normales

d) Cómputos

Los items mas significativos a tener en cuenta son el de excavación de suelos para la conducción y los unitarios de obras de arte. (puentes y saltos de agua)

El volumen de excavación se obtuvo mediante el producto de la sección media, calculada entre perfiles // transversales contiguos, multiplicada por la distancia entre ellos.

Este cálculo es una aproximación bastante gruesa de la real, pues los perfiles transversales usados para ello, estan distanciados entre si en una longitud que varía entre los dos y los seis Km., por lo que los re-

sultados obtenidos deben ser usados con la debida discreción que nos indica este margen de error.

Al materia producto de la excavación se lo distribuirá en ambas margenes del río, haciendo una compactación natural solo en aquellos casos estrictamente necesarios, como ser terraplenes laterales de contención.

A las tareas auxiliares como ser el transporte, emparejamiento y desparramo del material no se los ha computado, teniéndolas en cuenta en forma indirecta, mediante un incremento en un determinado porcentaje del costo unitario de excavación

Caudal	$Q = 125 \text{ m}^3/\text{seg}$	$Q = 250 \text{ m}^3/\text{seg}$
Volumen		
Volumen zona de saltos	3.472.757	8.990.404
Volumen restante	4.810.516	18.109.761
Volumen total	8.283.273	27.100.165

En lo que hace a las obras de arte, se consideran solo de dos tipos:

Saltos de agua

Fuentes

Ambas estructuras se computan por unidades de 100 m. c/u correspondiendo el doble de unidades al caso de escurrimiento de $250 \text{ m}^3/\text{seg}$. que al de un caudal de $125 \text{ m}^3/\text{seg}$.

Los saltos de agua en principio son seis, de 2,90 m de alto y ubicados en una primera aproximación en las // progresivas siguientes:

3722,50

9466,06

16407,41

22970,21

30740,21

46471,80

A fin de obtener costos se ha considerado un cómputo estimativo de cada unidad, de la siguiente forma:

Cada 100 m - 250 m³ de Hormigón

350 m³ de Escollerado

25 Tn de Hierro

En tanto que los puentes considerados para el cómputo son tres:

Uno a la altuta de Sumamao

Otro sobre la Ruta Nacional N° 9, más un camino de vinculación con la Ruta Provincial N° 6.

Un tercero entre la Ruta Nacional N° 9 y la zona de bañados y embalse.

Para estimar costos, se consideró para el cálculo un volumen de 1.200 m³ de hormigón cada 100 m., como ítem más importante, existiendo además otros de menor relevancia.

COMPUTO METRICO DE EXCAVACION PARA Q = 125 m³/seg.

Progresiva m	Sección m ²	Secc. Media m ²	Longitud m	Volumen m ³	Vol. Acumul. m ³
0,00	96,39				
3722,50	0,00	49,20	3722,50	183147	183147
3722,50	216,41				
7195,16	20,79	118,60	3472,66	411857	595004
9466,06	0,00	10,40	2270,90	23617	618621
9466,06	226,80				
13570,46	82,22	154,51	4104,40	634171	1252792
16407,41	0,00	41,11	2836,95	116627	1369419
16407,41	103,01				
22970,21	0,00	51,50	6562,80	338017	1707436
22970,21	42,53				
24729,81	96,39	69,46	1759,60	122222	1829658
26272,81	65,21	80,80	1543,00	124676	1954334
27656,61	0,00	32,60	1383,80	45112	1999446
29490,81	0,00	0,00	1834,20	00	1999446
30749,21	0,00	0,00	1258,40	00	1999446
30749,21	115,29				
32899,41	148,37	131,83	2150,20	283461	2282907
34605,21	200,34	174,36	1705,80	297423	2580330
36021,61	125,69	163,01	1416,40	230887	2811217
37718,11	46,31	86,00	1696,50	145899	2957116
40503,91	136,08	91,20	2785,80	254065	3211181
		86,94	2186,70	190112	3401293

Progresiva m	Sección m ²	Secc. Media m ²	Longitud m	Volumen m ³	Vol. Acumul. m ³
42690,61	37,80	18,90	3781,19	71464	3472757
46471,80	0,00				
46471,80	176,72	163,96	4094,21	671287	4144044
50566,01	151,20	82,22	6168,16	507146	4651190
56734,17	13,23	60,95	5307,75	323507	4974697
62041,92	108,68	100,33	5784,82	580391	5555088
67826,74	91,98	87,57	5801,25	508015	6063103
73627,99	83,16	78,91	6546,10	516553	6579656
80174,09	74,66	67,57	557,85	37694	6617350
80731,94	60,48	59,54	5271,13	313843	6931193
86003,07	58,59	37,80	3737,75	141287	7072480
89740,82	17,01	43,95	6404,65	281484	7353964
96145,47	70,88	95,92	6504,10	623873	7977837
102649,57	120,96	60,48	5050,20	305436	8283273
107699,77	0,00				

COMPUTO METRICO DE EXCAVACION PARA Q = 250 m³/seg.

Progresiva m	Sección m ²	Secc. Media m ²	Longitud m	Volumen m ³	Vol. Acumul. m ³
0,00	183,33				
3722,50	0,00	91,67	3722,50	341242	341242
3722,50	504,63				
7195,16	74,66	289,65	3472,66	1005856	1347098
9466,06	0,00	37,33	2270,90	84773	1431871
9466,06	498,96				
13570,46	216,41	357,68	4140,40	1468062	2899933
16407,41	0,00	108,21	2836,95	306972	3206905
16407,41	299,57				
22970,21	0,00	149,78	6562,80	983009	4189914
22970,21	136,08				
24729,81	229,64	182,86	1759,60	321760	4511674
26272,81	226,80	228,22	1543,00	352143	4863817
27656,61	16,07	121,43	1383,80	168035	5031852
29490,81	14,18	15,12	1834,20	27733	5059585
30749,21	0,00	7,09	1258,40	8922	5068507
30749,21	236,25				
32899,41	422,42	329,33	2150,20	708136	5776643
34605,21	432,81	427,61	1705,80	729417	6506060
36021,61	304,29	368,55	1416,40	522014	7028074
37718,11	215,46	259,88	1696,50	440886	7468960
40503,91	373,28	294,37	2785,80	820056	8289016
		235,78	2186,70	515580	8804596

Progresiva m	Sección m ²	Secc. Media m ²	Longitud m	Volumen m ³	Vol., Acumul. m ³
42690,61	98,28	49,14	3781,19	185808	8990404
46471,80	0,00				
46471,80	443,21	434,70	4094,21	1779753	10770157
50566,01	426,20	287,75	6168,16	1774888	12545045
56734,17	149,31	260,82	5307,75	1384367	13929412
62041,92	372,33	310,44	5784,82	1795840	15725252
67826,74	248,54	292,48	5801,25	1696750	17422002
73627,99	336,42	347,76	6546,10	2276471	19698473
80174,09	359,10	337,84	557,85	188464	19886937
80731,94	316,58	331,70	5271,13	1748434	21635371
86003,07	346,82	280,67	3737,75	1049074	22684445
89740,82	214,52	260,35	6404,65	1667451	24351896
96145,47	306,18	304,77	6504,10	1982255	26334151
102649,57	303,35	151,68	5050,20	766014	27100165
107699,77	0,00				

e) Estimación de costos

Se ha efectuado sobre la base de los items más importantes, englobándose aquellos que no han sido / considerados bajo la forma de imprevistos.

Los precios unitarios adoptados corresponden a análisis de precios que fueran realizados por este / Convenio con motivo de la preparación del Subproyecto Caminos de penetración, debidamente actualizados.

Para Q = 125 m³/seg.

a) Desbosque, dest y limpieza

300 m x 180.000 = 3240 ha.

3240 Ha. x 530.000 \$/ha.= \$ 1.717.200.000,=

b) Excavación (con desparramo
y emparejamiento a ambos
lados)

8.283.273. m³ x 2300 \$/m³= \$ 19.051.528.000,=

c) Imprevistos \$ 5.231.272.000,=

Subtotal \$ 26.000.000.000,=

Saltos

6 x \$ 500.000.000 c/u = \$ 3.000.000.000,=

Puentes

3 x \$ 2.750.000.000 c/u =	\$ 8.250.000.000,=
Total	<hr/> 37.250.000.000,=

Para Q = 250 m³/seg.

a) Desbosque, dest y limpieza

500 x 108.000 = 5400 ha.

5400 ha. x 530.000 \$/ha. \$ 2.862.000.000,=

b) Excavación (con desparramo
y emparejamiento a ambos
lados)

27.100.165 m³ x 2300 \$/m³ = \$ 62.333.038.000,=

c) Imprevistos

\$ 14.804.962.000,=

Sub Total \$ 80.000.000.000,=

Saltos

6 x \$ 1.000.000.000. = \$ 6.000.000.000,=

Puentes

3 x \$ 5.500.000.000 c/u =	\$ 16.500.000.000,=
Total	\$ 102.500.000.000,=

Variante

Si el Azud derivador se ubica a la altura del paraje denominado, Marampa se eliminarían los saltos y un puente además de la respectiva excavación por acortamiento de la distancia.

En este caso tendríamos:

Para $Q = 125 \text{ m}^3/\text{seg.}$

a) Desbosque, dest y limpieza

$$300 \times 61.500 = 1845 \text{ Ha.}$$

$$1845 \text{ Ha.} \times 530.000 \text{ \$/ha.} = \$ 977.850.000,=$$

b) Excavación

$$4.810.516 \text{ m}^3 \times 2300 \text{ \$/m}^3 = \$ 11.064.187.000,=$$

c) Imprevistos

2.957.963.000,=

Subtotal

15.000.000.000,=

Fuentes

$$2 \times \$ 2.750.000.000 c/u 5.500.000.000,=$$

$$\text{Total} 20.500.000.000,=$$

Para $Q = 250 \text{ m}^3/\text{seg.}$

a) Desbosque, dest. y limpieza

$$500 \times 61.500 = 3075 \text{ Ha.}$$

3075 Ha. x 530.000 \$/ha. \$ 1.629.750.000,=

b) Excavación

18.109.761 m³ x 2300 \$/m³ \$ 41.652.450.000,=

c) Imprevistos

8.717.800.000,=

Subtotal \$ 52.000.000.000,=

Puentes

2 x 5.500.000.000 c/u = \$ 11.000.000.000,=

Total \$ 63.000.000.000,=

R E S U M E N

	Q = 125 m ³ /seg.	Q = 250 m ³ /seg.	
	\$ x 10 ⁶	U\$S x 10 ⁶	\$ x 10 ⁶
Canalización	37.250	19,6	102.500
Variante	20.500	11	63.000

Se toma el valor U\$S en \$ 1900

CALCULO DE COORDENADAS

Polygonal

NÚMEROS DE REFERENCIA	ANÁLISIS PARA EL CÁLCULO			LADOS	S. N. 75 Referencia	ABSCISAS PARCIALES.	ABSCISAS TOTALES X_n	
	ANULOS	RUMOS	o	n	o	n	o	n
253		215.00	00	35.00	00	216.94	0573576	-0819152
252	153.25	02	188.25	00	825.00	00	74.50	014637
251	247.48	36	256.13	36	76.13	36	60.60	097086
250	126.01	49	202.15	24	22.15	36	123.03	037876
249	193.26	00	215.41	24	35.41	24	88.22	058340
248	156.50	57	192.32	21	12.32	21	326.02	021711
247	212.36	00	225.08	21	45.08	21	71.00	070882
246	125.08	06	170.16	27	9.33	30	303.22	016893
245	122.11	50	112.28	17	67.31	43	130.85	092407
244	241.29	00	173.57	17	6.04	53	527.09	010531
243	178.44	12	172.41	29	7.18	31	169.90	012721
242	181.22	00	174.03	29	5.56	31	840.29	010552
241	180.00	00	174.03	29	5.56	31	840.29	010552
240	170.27	00	164.30	29	15.29	31	450.65	026710
239	192.55	05	148.26	17	31.56	20	325.25	052342
238	176.03	40	161.21	22	18.38	38	718.00	031969
237	191.56	00	157.25	02	22.34	58	598.00	036402
236	127.16	36	169.21	02	10.38	58	900.00	018480
235	204.42	54	116.37	38	63.22	394.	089394	-044818
234	188.08	40	141.20	32	38.39	28	250.	06247
233	180.00	00	149.29	12	30.30	48	295.	05077
232	184.20	16	149.29	12	30.30	48	254.90	05077
231	187.37	40	161.27	08	18.32	52	485.	03181
230	185.28	20	155.22	40	24.37	20	462.00	04166
229	180.00	00	160.52	06	19.09	00	419.00	03280
228	213.39	58	194.30	58	14.30	58	269.40	02507
227	163.16	40	200.41	33	20.41	33	500.	03534
226	201.19	58	183.58	13	3.58	13	250.	00692
225	177.05	38	205.30	31	21.30	31	250.	04306
224			198.36	09	18.36	09	689.	03190

NÚMEROS DE REFERENCIA	ANÁLISIS PARA EL CÁLCULO			LADOS	S. N. 75 Referencia	ABSCISAS PARCIALES.	ABSCISAS TOTALES X_n	
	ANULOS	RUMOS	o	n	o	n	o	n
253		215.00	00	35.00	00	216.94	0573576	-0819152
252	153.25	02	188.25	00	825.00	00	74.50	014637
251	247.48	36	256.13	36	76.13	36	60.60	097086
250	126.01	49	202.15	24	22.15	36	123.03	037876
249	193.26	00	215.41	24	35.41	24	88.22	058340
248	156.50	57	192.32	21	12.32	21	326.02	021711
247	212.36	00	225.08	21	45.08	21	71.00	070882
246	125.08	06	170.16	27	9.33	30	303.22	016893
245	122.11	50	112.28	17	67.31	43	130.85	092407
244	241.29	00	173.57	17	6.04	53	527.09	010531
243	178.44	12	172.41	29	7.18	31	169.90	012721
242	181.22	00	174.03	29	5.56	31	840.29	010552
241	180.00	00	174.03	29	5.56	31	840.29	010552
240	170.27	00	164.30	29	15.29	31	450.65	026710
239	192.55	05	148.26	17	31.56	20	325.25	052342
238	176.03	40	161.21	22	18.38	38	718.00	031969
237	191.56	00	157.25	02	22.34	58	598.00	036402
236	127.16	36	169.21	02	10.38	58	900.00	018480
235	204.42	54	116.37	38	63.22	394.	089394	-044818
234	188.08	40	141.20	32	38.39	28	250.	06247
233	180.00	00	149.29	12	30.30	48	295.	05077
232	184.20	16	149.29	12	30.30	48	254.90	05077
231	187.37	40	161.27	08	18.32	52	485.	03181
230	185.28	20	155.22	40	24.37	20	462.00	04166
229	180.00	00	160.52	06	19.09	00	419.00	03280
228	185.53	50	194.30	58	14.30	58	269.40	02507
227	163.16	40	200.41	33	20.41	33	500.	03534
226	213.39	58	183.58	13	3.58	13	250.	00692
225	177.05	38	205.30	31	21.30	31	250.	04306
224			198.36	09	18.36	09	689.	03190

ABSCISAS TOTALES

X_n

0.00

769.68

819.76

1118.62

1168.61

3030.78

4419.96

4972.11

5856.61

6033.19

9136.94

10724.18

Polygonal

CÁLCULO DE COORDENADAS

F	ANGULOS			NUMEROS			ANGULOS PARA EL CÁLCULO			LADOS			SEÑOS (Material)			USANOS (Material)			ORDENADAS PARCIALES			ABSCISAS PARCIALES			ORDENADAS			ABSCISAS		
	α	β	γ	0	0	"	0	0	"	0	0	"	0	0	"	0	0	"	+ ΔY	- ΔY	+ ΔX	- ΔX	X_n	Y_n	TOTALES	TOTALES	ABCISAS	ABCISAS		
121	162	12	22	101	10	"	10	51	"	350	350	"	100127	-100125	"	11	59	"	349	92	224	+ 1994	74	- 10724	10					
122	169	12	20	101	10	"	10	01	"	1105	1105	"	100147	-100145	"	206	35	"	1167	21	222	+ 1993	66	- 11074	C6					
123	164	01	32	100	51	"	10	51	"	270	270	"	100149	-100148	"	21	47	"	207	21	222	+ 1677	32	- 12211	21					
124	126	53	59	174	10	"	5	12	"	270	270	"	100149	-100148	"	100	56	"	550	89	222	+ 1704	73	- 22220	51					
125	126	53	59	100	21	"	0	11	"	50	50	"	100149	-100148	"	100	56	"	911	51	219	+ 1595	55	- 13721	30					
126	126	53	59	120	51	"	10	53	"	50	50	"	100149	-100148	"	05	42	"	421	59	219	+ 1511	35	- 14552	30					
127	175	07	30	100	51	"	0	00	"	910	910	"	100149	-100148	"	100	56	"	729	45	219	+ 1085	60	- 15222	25					
128	204	51	30	100	51	"	0	00	"	900	900	"	100149	-100148	"	100	56	"	369	39	217	+ 1085	60	- 15222	25					
129	201	05	22	220	15	"	30	25	"	627	627	"	100149	-100148	"	100	56	"	326	24	215	+ 613	20	- 15001	22					
130	277	14	40	220	00	"	50	00	"	600	600	"	100149	-100148	"	100	56	"	777	72	219	+ 234	10	- 15227	20					
131	137	10	10	200	25	"	45	21	"	45	45	"	100149	-100148	"	100	56	"	517	03	214	+ 135	41	- 15725	21					
132	205	28	68	107	45	"	7	25	"	70	70	"	100149	-100148	"	100	56	"	692	00	213	+ 209	62	- 17222	21					
133	154	23	41	213	43	"	23	43	"	621	621	"	100149	-100148	"	100	56	"	1197	78	212	+ 309	42	- 17315	21					
134	155	16	20	100	65	"	9	05	"	700	700	"	100149	-100148	"	100	56	"	345	05	212	+ 211	4	- 10113	21					
135	120	41	14	163	32	"	20	37	"	225	225	"	100149	-100148	"	100	56	"	394	20	210	+ 246	52	- 19314	21					
136	189	45	26	151	04	"	25	55	"	222	222	"	100149	-100148	"	100	56	"	1480	98	107	+ 257	94	- 19509	25					
137	200	12	21	205	10	"	25	39	"	400	400	"	100149	-100148	"	100	56	"	037	77	111	+ 1222	24	- 16550	20					
138	200	95	25	274	68	"	92	30	"	149	149	"	100149	-100148	"	100	56	"	171	77	200	+ 1223	52	- 12692	20					
139	180	60	60	190	77	"	10	07	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	171	16	206	+ 1223	52	- 12692	20					
140	180	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	224	92	220	+ 1224	57	- 16550	20					
141	180	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	171	22	205	+ 1222	72	- 19702	10					
142	180	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	157	59	203	+ 1225	45	- 20412	22					
143	180	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	171	22	205	+ 1225	57	- 20553	20					
144	272	67	56	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	170	59	203	+ 1542	03	- 20592	25					
145	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	120	75	200	+ 1225	57	- 20553	20					
146	272	37	21	205	77	"	30	31	"	120	120	"	100149	-100148	"	100	56	"	107	55	203	+ 1229	27	- 20592	25					
147	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
148	272	37	21	205	77	"	30	31	"	120	120	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
149	234	12	16	205	77	"	30	31	"	120	120	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
150	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
151	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
152	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
153	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
154	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
155	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
156	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
157	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
158	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
159	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
160	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
161	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
162	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
163	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
164	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
165	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
166	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
167	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
168	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
169	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56	"	124	12	120	+ 1225	57	- 20553	20					
170	160	60	60	190	77	"	0	27	"	220	220	"	100149	-100148	"	100	56</													

CALCULO DE COORDENADAS

Polygonal

NUMERO	ANGULOS		RUMBOS		ANGULOS PARA EL CALCULO		LADOS		SEÑOS		COSENOS		ORDENADAS PARCIALES		ABSCISAS PARCIALES		ORDENADAS TOTALES		ABSCISAS TOTALES			
	α	β	γ	δ	ε	θ	φ	ρ	θ	φ	ρ	θ	φ	ρ	θ	φ	ρ	Xn	Yn			
1.01	190	00	22	171	22	54	5	37	06	179	+00979	-02952	-0024	27.53	-17.13	-177.15	132	-2118.51	-2165.92	45		
1.02	275	20	15	269	51	54	99	51	10	74	-	-	-	0	10.91	-	2100.99	-	2165.92	60		
1.03	180	00	00	"	"	"	"	"	"	172	00	"	"	"	"	"	0.41	190	-	2175.19	-	2195.279
1.04	180	00	20	"	"	"	"	"	"	136	00	"	"	"	"	"	0.36	189	-	2347.19	-	2195.20
1.05	90	00	20	187	59	00	7	59	00	183	-	-	-	25.36	-	195.2	198	-	2493.19	-	2165.53	
1.06	190	00	00	"	"	"	"	"	"	172	00	"	"	"	"	"	17.34	197	-	2508.54	-	2264.75
1.07	190	00	00	"	"	"	"	"	"	173	00	"	"	"	"	"	171.11	196	-	2532.39	-	2221.22
1.08	190	00	00	"	"	"	"	"	"	173	00	"	"	"	"	"	25	54	-	185	-	2556.32
1.09	190	00	00	"	"	"	"	"	"	193	C7	"	"	"	"	"	193.21	191	-	2239.31	-	2239.31
1.10	180	00	00	"	"	"	"	"	"	19	C7	"	"	"	"	"	47.54	194	-	2581.97	-	2255.75
1.11	225	50	12	213	55	00	33	56	12	255	C0	05583	-02237	87	C9	129.43	182	-	2675.71	-	2261.92	
1.12	180	20	00	"	"	"	"	"	"	223	C0	"	"	"	"	"	247	24	-	219.85	-	2292.65
1.13	180	00	22	"	"	"	"	"	"	203	C0	"	"	"	"	"	112.77	139.01	-	2362.42	-	2262.39
1.14	50	11	23	22	07	35	92	07	35	272	15	02233	-02222	172.20	20	5	20	180	-	2764.74	-	2261.76
1.15	265	17	00	178	24	35	1	35	25	281	C0	02275	-02256	195.02	25	195.02	179	-	2764.74	-	2261.76	
1.16	180	00	22	"	"	"	"	"	"	183	C0	"	"	"	"	"	192.23	179	-	2759.25	-	2361.37
1.17	180	00	00	"	"	"	"	"	"	173	C0	"	"	"	"	"	173.31	177	-	2753.87	-	2322.24
1.18	180	20	00	"	"	"	"	"	"	173	C0	"	"	"	"	"	170.03	174	-	2749.05	-	23172.57
1.19	180	00	00	"	"	"	"	"	"	121	C0	"	"	"	"	"	197.52	175	-	2749.05	-	23172.57
1.20	180	00	00	"	"	"	"	"	"	202	C0	"	"	"	"	"	202.32	175	-	2749.05	-	23172.57
1.21	180	20	00	"	"	"	"	"	"	173	C0	"	"	"	"	"	170.03	174	-	2749.05	-	23172.57
1.22	165	14	22	151	08	57	25	51	03	183	C0	02893	-02874	51.96	35	181.45	173	-	2749.05	-	23172.57	
1.23	180	00	00	"	"	"	"	"	"	179	C7	"	"	"	"	"	170.35	172	-	2749.05	-	23172.57
1.24	180	00	00	"	"	"	"	"	"	173	C7	"	"	"	"	"	172.09	171	-	2526.55	-	2129.51
1.25	125	26	52	108	35	47	71	40	35	163	C0	02479	-02492	151.45	45	51.99	170	-	2574.53	-	2445.52	
1.26	180	00	00	"	"	"	"	"	"	121	C0	"	"	"	"	"	181.45	173	-	2749.05	-	23172.57
1.27	262	24	12	191	00	59	11	00	59	81	-	01911	-	15.47	47	79.52	169	-	2297.10	-	2455.53	
1.28	190	00	00	"	"	"	"	"	"	193	C0	"	"	"	"	"	180.21	165	-	2322.50	-	2474.54
1.29	190	00	00	"	"	"	"	"	"	172	C0	"	"	"	"	"	166.10	165	-	2357.58	-	2474.54
1.30	152	22	11	164	00	50	25	20	40	172	C0	-00523	-00523	47.52	54	159.63	154	-	2329.06	-	25032.70	
1.31	200	00	00	"	"	"	"	"	"	193	C0	"	"	"	"	"	40.00	163	-	2284.59	-	25252.39
1.32	227	10	10	145	10	20	50	20	30	175	C0	-00120	-00120	21.18	18	31.18	16	-	2299.20	-	25252.39	
1.33	200	00	00	"	"	"	"	"	"	173	C0	"	"	"	"	"	40.00	163	-	2284.59	-	25252.39
1.34	125	12	52	77	22	50	77	22	50	172	C0	-00761	-00761	35.20	20	160	21	-	2534.79	-	2534.79	
1.35	180	00	00	"	"	"	"	"	"	173	C0	"	"	"	"	"	160	21	-	1894.21	-	2534.79

128

CÁLCULO DE COORDENADAS

Poligonal

CÁLCULO DE COORDENADAS

Polygonal

Punto	ANGULOS			RUMBO			ANGULOS PARA EL CÁLCULO			LADOS			S. VUE			CUSNIS Presente			ORDENADAS PARCIALES			ORDENADAS TOTALES					
	°	'	"	°	'	"	°	'	"	°	'	"	°	'	"	+ ΔY	- ΔY	+ ΔX	- ΔX	Yn	Xn						
127	180	00	00	192	42	07	12	42	07	67	-	02199	-	09755	-	14	73	-	65	36	127	-	1346	05	-	28124	93
F ^r	179	43	50	192	25	57	12	25	57	68	-	02199	-	09755	-	14	95	-	66	33	PPJ	-	1360	78	-	28190	29
126	180	00	00	192	25	57	12	25	57	142	-	02199	-	09755	-	31	92	-	138	52	126	-	1375	73	-	28256	63
125	180	00	00	192	25	57	12	25	57	144	-	02199	-	09755	-	31	66	-	140	48	125	-	1406	95	-	28395	16
124	180	00	00	192	25	57	12	25	57	142	-	02199	-	09755	-	31	22	-	138	52	124	-	1438	61	-	28355	64
123	180	00	00	192	25	57	12	25	57	132	-	02199	-	09755	-	29	02	-	128	76	123	-	1469	83	-	28674	17
122	101	53	51	114	19	48	65	40	12	202	-	09112	-	04120	-	184	06	-	83	22	122	-	1418	85	-	28802	94
121	180	00	00	114	19	48	65	40	12	146	-	09112	-	04120	-	133	03	-	60	15	121	-	1314	79	-	28886	16
120	273	31	17	114	19	48	65	40	12	204	-	04639	-	08859	-	94	64	-	180	72	120	-	1181	76	-	28946	31
119	180	00	00	207	38	30	27	38	30	146	-	04639	-	08859	-	67	73	-	69	98	118	-	1344	13	-	29256	37
118	180	00	00	207	38	30	27	38	30	79	-	04639	-	08859	-	36	65	-	124	91	117	-	1380	78	-	29326	35
117	180	00	00	207	38	30	27	38	30	141	-	04639	-	08859	-	65	41	-	124	91	117	-	1276	40	-	29127	01
116	147	17	20	174	55	50	5	04	10	142	-	00884	-	09961	-	12	51	-	142	45	116	-	1446	19	-	29451	28
115	180	00	00	174	55	50	5	04	10	178	-	00884	-	09961	-	15	73	-	177	30	115	-	1433	64	-	29592	73
114	180	00	00	174	55	50	5	04	10	182	-	00884	-	09961	-	16	08	-	181	29	114	-	1417	91	-	29770	03
113	215	25	90	210	20	50	30	20	50	103	-	05052	-	08630	-	52	04	-	88	89	113	-	1401	83	-	29951	32
112	180	00	00	210	20	50	30	20	50	173	50	05052	-	08630	-	87	66	-	149	72	112	-	1453	67	-	30040	21
111	180	00	00	210	20	50	30	20	50	196	-	05052	-	08630	-	99	02	-	169	14	111	-	1541	53	-	30189	94
F ^r	212	36	00	242	56	50	62	56	50	41	-	08906	-	04548	-	36	51	-	18	64	PPS	-	1640	56	-	30359	09
110	180	00	00	242	56	50	62	56	50	146	-	08906	-	04548	-	130	03	-	66	40	110	-	1677	07	-	30377	74
F ^r	186	40	40	249	37	30	69	37	30	92	90	09374	-	03482	-	86	62	-	32	17	PP7	-	1807	10	-	30444	14
109	180	00	00	249	37	30	69	37	30	197	50	09374	-	03482	-	185	14	-	68	76	109	-	1893	72	-	30475	39
108	180	00	00	249	37	30	69	37	30	212	-	09374	-	03482	-	19874	-	73	81	108	-	2078	86	-	30545	07	
107	180	00	00	249	37	30	69	37	30	196	80	09374	-	03482	-	184	49	-	68	52	107	-	2277	60	-	30618	88
106	225	56	45	295	34	15	64	25	45	198	20	09021	-	04316	-	178	79	85	55	106	-	2462	09	-	30687	40	
105	180	00	00	295	34	15	64	25	45	183	20	09021	-	04316	-	165	26	79	07	108	-	2640	88	-	30602	85	
104	130	44	00	246	18	15	66	18	15	170	80	09171	-	03986	-	156	65	-	68	07	104	-	2806	14	-	30522	78
103	180	00	00	246	18	15	66	18	15	203	80	09171	-	03986	-	186	62	-	81	90	103	-	2962	79	-	30590	85
102	180	00	00	246	18	15	66	18	15	186	-	09171	-	03986	-	170	32	-	74	75	102	-	3149	41	-	30672	75
101	180	00	00	246	18	15	66	18	15	195	-	09171	-	03986	-	178	56	-	78	37	101	-	3319	73	-	30747	50
100	180	00	00	246	18	15	66	18	15	185	60	09171	-	03986	-	169	95	-	74	59	100	-	3498	29	-	30825	87
99	180	00	00	246	18	15	66	18	15	186	20	09171	-	03986	-	170	50	-	74	83	99	-	3668	24	-	30900	46
98	180	00	00	246	18	15	66	18	15	186	20	09171	-	03986	-	74	74	-	3838	74	98	-	3838	74	-	30975	29

CÁLCULO DE COORDENADAS

Poligonal

CÁLCULO DE COORDENADAS

Poligonal

CALCULO DE COORDENADAS

Poligonal

CÁLCULO DE COORDENADAS

Poligonal

CÁLCULO DE COORDENADAS

Poligonal

CÁLCULO DE COORDENADAS

Polygonal

NUMERO	ANGULOS		RUMBOS		ANGULOS PARA EL CALCULO		LADOS		SEÑOS (Matemáticos)		COSENOS (Matemáticos)		ORDENADAS PARCIALES		ABSCISAS PARCIALES		ORDENADAS TOTALES Yn		ABSCISAS TOTALES Xn				
	α	β	γ	δ	ε	η	θ	φ	ε	η	θ	φ	+ Δy	- Δy	+ Δx	- Δx	ORDENADAS TOTALES Yn	ABSCISAS TOTALES Xn					
20	180	10	51	221	55	10	52	55	40	221	90	07872	-06167	177	05	138	60	301	-12000	37	-54102		
10	162	23	05	221	18	49	41	29	42	352	70	05602	-97211	222	85	264	92	102	-12177	42	-24338		
30	150	13	C5	191	31	55	11	31	55	20	80	-01999	-09798	40	94	200	67	103	-12410	27	-24593		
12	237	16	25	327	49	31	57	11	29	235	80	08105	+05418	198	10	127	73	304	-12451	24	-24994		
20	210	39	35	261	22	07	83	27	07	199	00	02215	-01140	196	71	22	58	105	-12649	40	-24676		
22	121	47	51	261	16	01	25	15	01	439	90	04266	-09015	187	65	397	87	306	-12846	11	-24999		
20	224	00	12	221	16	01	25	15	01	439	90	04266	-09015	187	65	411	49	107	-12033	76	-25226		
20	21	52	40	232	21	13	59	21	13	909	45	09608	-05090	695	89	176	26	302	-13729	55	-25229		
20	267	27	57	161	24	01	25	35	59	195	45	04321	-09019	94	45	292	62	302	-13645	20	-25294		
25	129	35	22	221	52	58	17	51	58	402	35	05571	-07447	26952	2	197	68	828	92	220	-11913	72	-25291
22	202	09	21	272	57	56	9	92	22	823	43	01570	-02976	131	80	180	52	624	43	212	-13781	92	-25212
20	199	00	06	296	07	31	26	07	31	650	00	02777	-02637	181	23	181	23	191	23	191	-13952	45	-25217
22	151	13	21	194	97	37	16	07	27	189	05	02777	-02605	52	40	154	15	314	-13254	29	-25219		
22	157	37	13	180	52	02	0	51	08	199	00	02748	-02222	2	91	197	68	312	-14024	05	-25219		
24	152	47	32	155	29	40	21	21	20	171	20	03569	-09393	62	80	159	26	222	-14017	79	-25215		
22	92	19	00	170	10	19	5	59	11	155	45	01707	-09853	26	70	228	02	314	-13125	25	-25205		
22	225	22	57	95	55	12	85	59	19	252	52	05276	+07700	250	86	250	86	315	-13928	22	-25210		
32	209	25	21	111	26	45	59	23	44	430	85	02227	-03592	400	58	158	82	315	-13677	30	-25212		
32	210	31	27	147	29	10	20	59	50	239	10	02210	-07772	180	16	185	82	217	-13276	02	-25221		
32	245	31	27	223	26	10	13	22	42	325	01	05050	-07200	254	02	268	81	220	-13357	10	-25225		
21	210	37	15	201	21	29	21	24	28	245	20	02577	-02229	20	15	237	16	132	-12627	13	-25217		
22	165	12	05	239	17	34	59	31	34	177	21	08129	-05272	150	59	93	59	320	-13215	51	-25205		
22	147	29	27	240	21	15	60	53	16	277	45	09727	-01905	237	36	132	07	321	-12627	13	-25217		
22	152	42	27	214	21	22	34	25	13	187	75	02572	-09222	105	52	154	54	122	-12859	22	-25217		
22	244	45	15	170	21	21	0	19	22	120	20	02112	-02222	190	20	393	82	320	-13954	21	-25223		
22	272	17	15	272	20	22	6	42	47	223	85	00222	-02225	4	73	357	21	325	-13252	02	-25224		
32	122	22	25	242	42	45	12	14	48	427	30	05522	-07520	266	31	229	10	320	-13257	02	-25227		
32	212	22	25	277	21	25	1	41	35	322	10	02225	-02225	26	50	357	21	325	-13247	25	-25224		
32	214	32	45	242	42	57	25	12	57	102	75	02852	-09203	262	15	130	35	322	-13559	77	-25225		
22	212	21	26	237	30	53	26	39	00	600	21	01191	-02998	48	22	344	70	325	-14074	92	-25225		
32	155	05	12	209	20	45	1	2	45	349	25	02405	-03901	78	59	140	42	330	-14142	61	-25229		
22	272	21	26	231	21	52	71	15	35	82	25	02612	-03961	57	20	58	68	331	-14200	87	-25229		
32	210	21	26	212	21	52	14	15	35	97	25	02701	-03980	57	20	57	68	331	-14279	66	-25229		

CALCULO DE COORDENADAS

Polygonal

Nº	ANGULOS	RUMOS				ANGULOS PARA EL CALCULO				LADOS				SEÑOS				ORDENADAS PARciaLES				ORDENADAS				ARCOS	TOTALES		
		o	'	"	o	'	"	o	'	"	o	'	"	o	'	"	o	'	"	+ Δx	- Δx	+ Δy	- Δy	Yn	Yn	Xn	Yn	Yn	
13	101 52 55	237 25 05	57 37 05		216 00 00	284 44 12		205 36 2		192 24		115 72		221	-	14200	91	-	51272	66									
20	190 00 00	" "	" "		104 00 00	"		"		97 79		35 75		57	-	14382	15	-	51225	45									
312	158 15 05	225 14 05	45 11 05		142 65	27222		05217		193 32		98 67		332	-	14470	25	-	61331	20									
221	175 52 52	221 22 59	42 38 31		232 50	00511		275 33		153 77		174 52		233	-	14573	97	-	51449	97									
21	145 25 42	187 10 52	7 49 02		224 22	2227		02267		30 43		222 03		222	13	234	-	14727	74	-	51524	29							
232	29 27 32	125 22 27	73 34 23		505 50 5	02520		22929		502 71		171 51		335	-	14759	17	-	51646	52									
222	217 50 24	213 21 02	36 25 58		100 20 2	05222		08016		72 07		85 44		335	-	14776	42	-	52039	22									
227	217 22 25	202 20 17	2 30 17		308 75 7	02475		02249		5 57		309 70		337	-	14713	36	-	52103	17									
228	225 22 50	222 20 05	47 20 20		221 02	07314		02920		483 51		171 21		228	-	14118	77	-	52110	27									
232	219 32 32	265 22 59	95 32 53		206 65	02270		09776		205 03		16 04		239	-	14202	29	-	52282	20									
216	137 52 57	265 22 59	42 28 05		412 10	06889		07258		283 71		239 30		240	-	14526	41	-	52559	42									
222	179 50 15	223 28 05	43 30 25		589 95	06859		07277		403 59		428 51		231	-	14792	12	-	52058	72									
241	221 42 57	223 28 20	42 30 25		259 20	02922		02970		357 93		241 24		31 26	-	15196	22	-	523 27	52									
242	113 06 20	265 20 27	95 00 27		259 20	02922		02970		52 38		151 77		242	-	15553	94	-	52329	0									
211	161 45 45	199 06 17	18 06 47		170 10	01103		02104		8 46		23 22		23 22	-	15606	72	-	53520	16									
245	290 00 20	250 52 32	20 07 29		24 00	02142		02260		24 80		24 97		24 97	-	15538	26	-	52542	55									
246	200 52 00	" "	" "		101 15	"		01070		6 05		477 11		244	-	15553	46	-	52329	0									
247	200 52 00	280 42 34	43 34		477 15	02127		02092		116 12		205 95		345	-	15560	51	-	51715	22									
248	226 22 17	255 22 22	23 35 41		290 00 4	01022		02153		154 37		90 76		246	-	15459	05	-	51504	20									
311	262 11 27	229 31 45	34 46		170 25	08623		05263		210 36		34 63		347	-	15537	69	-	51772	36									
249	262 11 22	251 18 08	91 49 08		242 05	02029		02425		11 91		205 95		205	-	15899	96	-	51742	21									
349	102 10 27	121 29 35	14 29 35		210 15	01290		05290		154 37		247 14		250	-	15840	52	-	51620	29									
210	157 15 22	128 41 00	11 26 00		252 20 4	02254		02947		210 36		56 10		56 10	-	15539	90	-	51505	20									
251	115 21 15	214 10 15	7 01 15		210 25	02000		02585		22 53		199 05		251	-	15539	51	-	51715	22									
252	221 10 25	192 16 57	5 26 27		221 20	02215		02952		22 53		152 29		252	-	15652	34	-	51525	24									
253	267 12 26	275 25 25	6 23 25		151 30	02231		01121		152 29		152 29		253	-	15932	03	-	51799	23									
254	131 12 00	229 25 25	4 25 25		236 20	07481		05633		276 69		256 75		256	-	15289	33	-	52225	09									
255	251 45 01	192 52 25	19 42 26		372 22	02237		02137		123 29		352 50		352	-	15652	34	-	51525	24									
256	219 01 24	222 54 22	19 52 26		236 20	07507		02233		190 60		154 50		154	-	16112	43	-	51705	16									
257	141 26 19	121 12 20	11 22 29		224 07	02917		02917		192 15		524 51		524	-	16222	42	-	51990	45									
258	197 51 15	211 12 20	22 22 22		200 20	02276		02276		12 12		125 11		125	-	16234	58	-	51272	06									
259	165 15 22	120 09 23	19 23 23		200 20	02276		02276		13 30		132 55		132	-	16418	25	-	51550	27									
260	169 21 25	101 19 20	5 26 19		240 20	02254		02254		23 30		23 30		23	-	16451	49	-	51549	22									
261	121 22 12	155 22 42	21 22 17		200 20	02276		02276		24 25		25 25		25	-	16425	72	-	51777	07									

CALCULO DE COORDENADAS

Polygonal

NUMERO	ANGULOS			RUMBOS			ANGULOS PARA EL CALCULO			LADOS			SEGUROS MATERIAL			ORDENADAS PARCIALES			ABCIAS PARCIALES			ORDENADAS TOTALES			ABCIAS TOTALES		
	α	β	γ	α	β	γ	α	β	γ	α	β	γ	α	β	γ	+ ΔY	- ΔY	+ ΔX	- ΔX	Yn	Xn						
165	194	52	12	460	21	11	0	32	25	102	35	1	200	1	1	0	38	105	25	360	16426	72	15737	00			
166	210	45	25	322	20	20	50	48	20	200	20	1	22220	1	1	102	58	103	58	102	15427	62	15945	00			
167	275	27	57	227	20	27	27	27	27	151	55	1	22220	1	1	220	25	222	63	260	15275	92	15943	00			
168	173	20	20	238	20	27	27	27	27	249	30	1	22220	1	1	220	25	231	52	265	15270	72	15717	00			
169	150	25	12	171	35	20	15	20	27	212	25	1	22220	1	1	222	25	212	90	265	16465	62	16970	00			
170	206	21	22	265	20	21	20	20	20	235	20	1	22220	1	1	220	25	220	90	265	16324	62	16972	00			
171	25	47	27	125	19	39	15	48	20	239	20	1	22220	1	1	220	25	230	10	255	16524	52	16121	00			
172	179	22	27	152	22	25	15	28	25	612	45	1	22220	1	1	220	25	187	57	26719	57	16667	00				
173	211	19	27	232	20	28	21	19	20	264	30	1	22220	1	1	220	25	14354	10	598	16446	52	16215	00			
174	267	52	17	223	22	22	22	22	22	270	22	1	22220	1	1	220	25	182	87	16634	85	16359	00				
175	171	22	27	157	06	52	7	63	52	1276	55	1	22220	1	1	220	25	225	96	240	16423	55	16163	00			
176	155	42	22	192	55	41	17	63	45	252	05	1	22220	1	1	220	25	225	96	240	16427	92	16220	00			
177	192	21	42	172	20	29	7	39	31	229	60	1	22220	1	1	220	25	237	47	272	16527	92	16120	00			
178	162	37	22	172	20	29	7	39	31	295	23	1	22220	1	1	220	25	256	24	272	16525	23	16125	00			
179	152	21	22	159	29	31	21	61	29	295	23	1	22220	1	1	220	25	296	10	225	16423	55	16163	00			
180	252	56	10	131	22	51	42	37	58	221	75	1	22220	1	1	220	25	225	74	272	16423	55	16163	00			
181	216	39	12	204	12	21	21	21	21	666	27	1	22220	1	1	220	25	300	90	209	15327	52	15719	00			
182	154	39	12	166	29	31	8	59	31	312	25	1	22220	1	1	220	25	49	33	370	15703	45	16266	23			
183	219	25	13	227	21	11	47	21	11	267	79	1	22220	1	1	220	25	225	74	277	15723	32	16123	72			
184	231	55	12	292	20	52	77	32	27	102	25	1	22220	1	1	220	25	103	73	225	225	207	25	15890	01	15810	90
185	214	32	22	213	32	22	36	32	30	261	35	1	22220	1	1	220	25	547	77	370	17023	77	17407	23			
186	230	25	52	226	20	20	56	59	20	177	55	1	22220	1	1	220	25	348	66	380	17499	42	17025	36			
187	145	12	32	283	39	56	23	39	56	25	60	1	22220	1	1	220	25	102	15	381	17638	20	17132	23			
188	193	29	60	"	"	"	"	"	"	173	52	1	22220	1	1	220	25	104	62	158	20	383	17648	71	17155	00	
189	95	11	52	116	52	56	23	37	56	194	65	1	22220	1	1	220	25	105	62	158	20	383	17649	60	17150	56	
190	221	26	27	160	19	32	42	29	29	227	70	1	22220	1	1	220	25	352	15	381	17719	32	17434	00			
191	211	29	17	277	15	29	29	24	21	297	95	1	22220	1	1	220	25	256	44	385	17077	42	17527	72			
192	190	21	25	278	15	29	29	24	21	222	45	1	22220	1	1	220	25	423	65	387	16937	20	17327	00			
193	203	25	64	278	15	29	27	24	21	278	70	1	22220	1	1	220	25	178	66	387	16937	72	17327	00			
194	213	26	22	207	23	21	27	53	31	304	10	1	22220	1	1	220	25	268	70	389	16933	42	17025	23			
195	262	12	26	171	21	24	26	26	25	900	64	1	22220	1	1	220	25	632	60	389	17235	63	17355	10			
196	272	12	44	261	20	21	21	21	21	221	12	1	22220	1	1	220	25	261	72	391	16644	72	17725	63			

CÁLCULO DE COORDENADAS

Poligonal.