

ザイール共和国

マタディ橋梁建設計画調査報告書

取付道路数量計算書

昭和53年5月

国際協力事業団

ザイール共和国
マタディ橋梁建設計画調査報告書

取付道路数量計算書

JICA LIBRARY



1018304[4]

昭和 53 年 5 月

国際協力事業団

国際協力事業団	
受入 月日 '84. 4. 11	532
登録No. 03266	61.5
	SDS

目 次

	頁
§ 1. 土工数量計算 -----	1
(1) 表土剥取工 -----	3
(2) 土工量 -----	4
§ 2. 排水工数量計算 -----	15
(1) 数量調書 -----	18
(2) 単位数量 -----	22
§ 3. 舗装工数量計算 -----	28
§ 4. 中小コンクリート構造物工数量計算 -----	31
(1) 鉄道ボックスカバート単位数量計算 -----	35
(2) 静水池 -----	37
(3) 擁壁工 -----	40
(4) 擁壁工数量調書 -----	41
(5) 橋梁工 (比較路線用) -----	47
§ 5. 雑工数量計算 -----	50
(1) グラウト石張工 -----	52
(2) 水路工 -----	55
(3) コンクリート吹付工 (参考用) -----	65
(4) 植生工 (") -----	74
(5) 路面表示工 -----	83
(6) ガードレール工 -----	84
§ 6. 比較路線工事費算出書 -----	88

§ 1 土工数量計算

土工数量表

項目	単位	A 4-1			A 4-2			A 4-3			B 4-1			摘要
		(1)-1	(1)-2	(1)-3	(1)-1	(1)-2	(1)-3	(1)-1	(1)-2	(1)-3	(2)	(2)	(2)	
切土	M ³	(13,217)	(77,098)	(38,070)	(13,217)	(77,098)	(38,070)	(86,997)						
		(17,686)	(87,887)	(42,300)	(17,686)	(87,887)	(42,300)	(76,563)						
盛土	"	(2,080)	(127,822)	(39,390)	(2,080)	(127,822)	(39,390)	(248,922)						
		(1,600)	(98,325)	(30,300)	(1,600)	(98,325)	(30,300)	(14,035)						
道路掘削	"	(105,750)	(87,098)	(25,600)	(105,750)	(87,098)	(25,600)	(15,594)						
		(117,500)	(87,887)	(28,444)	(117,500)	(87,887)	(28,444)	(0)						
客土掘削	"	(2,103)	(38,996)	(0)	(2,103)	(38,996)	(0)	(0)						
		(1,618)	(27,997)	(0)	(1,618)	(27,997)	(0)	(0)						
客土掘削	"	(13,217)	(77,098)	(25,600)	(13,217)	(77,098)	(25,600)	(14,035)						
		(14,686)	(87,887)	(28,444)	(14,686)	(87,887)	(28,444)	(15,594)						
掘土掘削	"	(2,080)	(38,996)	(0)	(2,080)	(38,996)	(0)	(0)						
		(1,600)	(27,997)	(0)	(1,600)	(27,997)	(0)	(0)						
掘土掘削	"	(92,556)	(0)	(0)	(92,556)	(0)	(0)	(0)						
		(102,840)	(0)	(0)	(102,840)	(0)	(0)	(0)						
掘土掘削	"	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)						
		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)						
掘土掘削	"	(0)	(0)	(12,470)	(0)	(0)	(12,470)	(72,982)						
		(0)	(0)	(13,856)	(0)	(0)	(13,856)	(81,067)						
掘土掘削	"	(0)	(88,826)	(39,390)	(0)	(88,826)	(39,390)	(323,598)						
		(0)	(68,328)	(30,300)	(0)	(68,328)	(30,300)	(248,922)						
掘土掘削	"	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(5,010)						
		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)						
掘土掘削	"	(5,472)	(1,419)	(0)	(5,472)	(1,419)	(0)	(413)						
		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)						
掘土掘削	"	(0)	(5,800)	(1,400)	(0)	(5,800)	(1,400)	(19,500)						
		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)						
掘土掘削	"	(0)	(7,794)	(0)	(0)	(7,794)	(0)	(0)						
		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)						
掘土掘削	"	(5,472)	(15,013)	(1,400)	(5,472)	(15,013)	(1,400)	(24,923)						
		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)						
表	掘土掘削	M ²	40,550	103,560	40,000	40,550	103,560	40,000	122,940					

注1) ()内は、盛土換算数量、()外は、地山換算数量を示す。
 2) 岩数量の内、20%は硬岩他は軟岩と想定す。
 3) 掘土掘削は地山換算数量。

KIND	CALCULATION	QUANTITY
(1) 表土取削工		
左岸側	(A)-1 7"0" x 20 ^m x 2027.5 ^m = 40,550 ^{m²}	
右岸側	(A)-2 7"0" x 20 ^m x 5178 ^m = 103,560 ^{m²}	
	(A)-3 7"0" x 10 ^m x 4,000 ^m = 40,000 ^{m²}	
	(B) 7"0" x 30 ^m x 4,098 = 122,940 ^{m²}	

(2) 土工量

EARTH VOLUMES CALCULATION SHEET (A)-1 (191)

SHEET NO

STATION	DISTANCE	CUT								FILL				TOTAL	VOLUME TO BE DEDUCTED	BALANCE	MASS CURVE ORDINATE	LATERAL HAULING	REMARKS	
		SURFACE SOIL (C=0.9)				ROCK (C=1.3)				END AREA	AVE END AREA	BACKFILL VOL	TOTAL							
		END AREA	AVE END AREA	VOLUME	* CONVERTED VOL	END AREA	AVE END AREA	VOLUME	* CONVERTED VOL											
-21-80		1.7				0							1.2							
-21	80	0.2	1.0	80.0	72.0	0	0	0	0					72.0	0.5	0.9	72.0		0	0
-20	100	0	0.1	10.0	9.0	0	0	0	0					9.0	253.8	127.2	12720.0		-12711	-12711
-19	100	0	0	0	0	0	0	0	0					0	275.5	264.7	26470.0		-26470	-39181
-18-50	50	0	0	0	0	0	0	0	0					0	12.1	143.8	7190.0		-7190	-46371
-17-40	110	0	0	0	0	0	0	0	0					0	12.1	12.1	1331.0		-1331	-47702
-17	40	0	0	0	0	0	0	0	0					0	144.9	78.5	3140.0		-3140	-50842
-16	100	0	0	0	0	0	0	0	0					0	114.4	149.7	14970.0		-14970	-65812
-15	100	26.5	13.3	1330.0	1197.0	5.6	2.8	280.0	364.0					1561.0	0	77.2	7720.0		-6159	-71971
-14	100	19.3	22.9	2290.0	2061.0	1.6	3.6	360.0	468.0					2529.0	9.0	4.5	450.0		2079	-69892
-13	100	24.9	22.1	2210.0	1989.0	5.9	3.8	380.0	494.0					2483.0	6.9	8.0	800.0		1683	-68209
-12	100	20.4	22.7	2270.0	2043.0	1.2	3.6	360.0	468.0					2511.0	4.5	5.7	570.0		1941	-66268
-11	100	0.2	10.3	1030.0	927.0	0	0.6	60.0	78.0					1105.0	59.7	32.1	3210.0		-2205	-68473
-10	100	11.5	5.9	590.0	531.0	0.1	0.1	10.0	13.0					544.0	15.2	37.5	3750.0		-3206	-71679
-9	100	11.6	11.6	1160.0	1040.0	0	0.1	10.0	13.0					1053.0	10.4	12.8	1280.0		-227	-71906
-8	100	6.4	9.0	900.0	810.0	0	0	0	0					810.0	17.7	14.2	1420.0		-610	-72516
-7	100	22.4	14.4	1440.0	1296.0	1.3	0.7	70.0	91.0					1387.0	0	9.0	900.0		487	-72029
-6	100	0	11.2	1120.0	1008.0	0	0.7	70.0	91.0					1099.0	27.5	13.8	1380.0		-281	-72310
-5	100	0	0	0	0	0	0	0	0					0	97.6	62.6	6260.0		-6260	-78570
-4	100	0	0	0	0	0	0	0	0					0	67.3	82.5	8250.0		-8250	-86820
-3	100	2.5	1.3	130.0	117.0	0	0	0	0					117.0	4.3	35.8	3580.0		-3463	-90283
-2	100	0	1.3	130.0	117.0	0	0	0	0					117.0	43.5	23.9	2390.0		-2273	-92556
TOTAL	1980				13217.0				2080.0					15297.0			107863.0			-92556

* CONVERTED VOL = CUT VOL x SOIL COVERSION FACTOR

EARTH VOLUMES CALCULATION SHEET (A)-2 (1592)

SHEET NO.

STATION	DISTANCE	CUT												FILL				VOLUME TO BE DEDUCTED	BALANCE	MASS CURVE ORDINATE	LATERAL HAULING	REMARKS
		SURFACE SOIL (C=0.9)				ROCK (C=1.3)				TOTAL	END AREA	AVE. END AREA	BACKFILL VOL.	TOTAL								
		END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	* CONVERTED VOL.	END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	* CONVERTED VOL.													
13+50	50	72	5.6	280.0	252.0	0	0	0	0	252.0	7.6	8.1	405.0		-153.0	50845.7						
14	50	45.4	26.3	1315.0	1183.5	83.8	41.9	2095.0	2723.5	3907.0	0	3.8	190.0		3717.0	54562.7						
14+90	90	0.8	23.1	2079.0	1871.1	0	41.9	3771.0	4902.3	6773.4	15.7	7.9	711.0		6062.4	60625.1						
15	10	2.5	1.7	17.0	15.3	0	0	0	0	15.3	11.1	13.4	134.0		-118.7	60506.4						
15+50	50	59.4	31.0	1550.0	1395.0	188.4	94.2	4710.0	6123.0	7518.0	0	5.6	280.0		7238.0	67744.4						
15+60	10	48.4	53.9	539.0	485.1	177.6	183.0	1830.0	2379.0	2864.1	0	0	0		2864.1	70608.5						
16	40	40.8	44.6	1784.0	1605.6	25.3	10.15	4060.0	5278.0	6883.6	0	0	0		6883.6	77492.1						
16+30	30	0	20.4	612.0	550.8	0	12.7	381.0	495.3	1046.1	30.3	15.2	456.0		590.1	78082.2						
17	70	27.3	13.7	959.0	863.1	4.2	2.1	147.0	191.1	1054.2	0	15.2	1014.0		-9.8	78072.4						
18	100	3.1	15.2	1520.0	1368.0	0	2.1	210.0	273.0	1641.0	7.4	3.7	370.0		1271.0	79343.4						
18+40	40	0	1.6	64.0	57.6	0	0	0	0	57.6	38.2	22.8	912.0		-854.4	78489.0						
19	60	13.8	6.9	414.0	372.6	0	0	0	0	372.6	0.4	19.3	1158.0		-785.4	77703.6						
19+70	70	12.8	13.3	931.0	837.9	0	0	0	0	837.9	0.8	0.6	42.0		795.9	78499.5						
20	30	5.2	9.0	270.0	243.0	23.0	11.5	345.0	448.5	691.5	8.4	4.6	138.0		553.5	79053.0						
20+20	20	27.8	16.5	330.0	297.0	38.5	30.8	616.0	800.8	1097.8	0	4.2	84.0		1013.8	80066.8						
20+50	30	31.0	29.4	882.0	793.8	9.3	23.9	717.0	932.1	1725.9	0	0	0		1725.9	81792.7						
21	50	42.1	36.6	1830.0	1647.0	38.6	24.0	1200.0	1560.0	3207.0	0	0	0		3207.0	84999.7						
22	100	26.3	34.2	3420.0	3078.0	4.5	21.6	2160.0	2808.0	5886.0	0	0	0		5886.0	90885.7						
22+50	50	2.1	14.2	710.0	639.0	0	2.3	115.0	149.5	788.5	23.1	11.6	580.0		208.5	91094.2						
23	50	22.0	12.1	605.0	544.5	11.3	5.7	285.0	370.5	915.0	0	11.6	580.0		335.0	91429.2						
SUB TOTAL					18099.9				29434.6	47534.5			7104.0									

* CONVERTED VOL. = CUT VOL. X SOIL COVERSION FACTOR

EARTH VOLUMES CALCULATION SHEET (A)-2 (593)

SHEET NO

STATION	DISTANCE	CUT												FILL				VOLUME TO BE DEDUCTED	BALANCE	MASS CURVE ORDINATE	LATERAL HAULING	REMARKS		
		SURFACE SOIL (C=0.9)				ROCK (C=1.3)				TOTAL	END AREA	AVE. END AREA	BACKFILL VOL.	TOTAL										
		END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	*CONVERTED VOL.	END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	*CONVERTED VOL.						END AREA	AVE. END AREA	VOLUME						*CONVERTED VOL.	
23+50	50	35.2	28.6	1430.0	1287.0	13.4	12.4	620.0	806.0					2093.0	0	0	0		2093.0	93522.2				
24	50	0	17.6	880.0	792.0	0	6.7	335.0	435.5					1227.5	86.7	4.34	2167.5		-940.0	92582.2				
24+20	20	0	0	0	0	0	0	0	0					0	157.2	122.0	2440.0		-2440.0	90142.2				
25	80	0	0	0	0	0	0	0	0					0	330.0	243.6	19488.0		-19488.0	70654.2				
26	100	0	0	0	0	0	0	0	0					0	338.7	334.9	33490.0		-33490.0	37164.2				
27	100	2.0	1.0	100.0	90.0	0	0	0	0					90.0	8.7	173.7	17370.0		-17280.0	19884.2				
28	100	51.7	26.9	2690.0	2421.0	100.5	50.3	5030.3	6539.4					8960.4	0	4.4	440.0		8520.4	28404.6				
29	100	51.2	51.5	5150.0	4635.0	92.5	96.5	9650.0	12545.0					17180.0	0	0	0		17180.0	45584.6				
29+40	40	30.0	40.6	1624.0	1461.6	12.1	52.3	2092.0	2719.6					4181.2	1.7	0.9	36.0		4145.2	49729.8				
30	60	2.4	16.2	972.0	874.8	0	6.1	366.0	475.8					1350.6	12.7	7.2	432.0		918.6	50648.8				
30+70	70	18.6	10.5	735.0	661.5	22.0	11.0	770.0	1001.0					1662.5	0.4	6.6	458.5		1204.0	51852.8				
31	30	21.6	20.1	603.0	542.7	20.5	10.3	309.0	401.7					944.4	2.7	1.5	46.5		897.9	52750.7				
31+50	50	0	10.8	540.0	486.0	0	10.3	515.0	669.5					1155.5	23.2	13.0	647.5		508.0	53258.3				
32	50	21.5	10.8	540.0	486.0	3.1	1.6	80.0	104.0					590.0	48.6	35.9	1795.0		-1205.0	52053.3				
32+30	30	7.1	14.3	429.0	386.1	0	1.6	48.0	62.4					448.5	13.9	21.3	939.0		-490.5	51562.8				
33	70	77.6	42.4	2968.0	2671.2	163.3	81.7	5719.0	7434.7					10105.9	0	7.0	490.0		9615.9	61178.7				
33+20	20	57.9	67.8	1356.0	1220.4	151.9	157.6	3152.0	4097.6					5318.0	0	0	0		5318.0	66496.7				
34	80	13.7	35.8	2864.0	2577.6	0.2	76.1	6088.0	7914.4					10492.0	2.2	1.1	88.0		10404.0	76900.7				
34+60	60	38.2	26.0	1560.0	1404.0	42.3	21.3	1278.0	1661.4					3065.4	0	1.1	66.0		2999.4	79900.1				
35	40	0	19.1	764.0	687.6	0	21.2	848.0	1102.4					1790.0	139.1	69.6	2784.0		-994	78906.1				
SUB TOTAL					22684.5				47970.4					70654.9			83178.0							

* CONVERTED VOL. = CUT VOL. x SOIL COVERSION FACTOR

EARTH VOLUMES CALCULATION SHEET (A)-2 (574)

SHEET NO

STATION	DISTANCE	CUT												FILL				VOLUME TO BE DEDUCTED	BALANCE	MASS CURVE ORDNATE	LATERAL HAULING	REMARKS
		SURFACE SOIL (C=0.9)				ROCK (C=1.3)				TOTAL	END AREA	AVE END AREA	BACKFILL VOL.	TOTAL								
		END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	*CONVERTED VOL.	END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	*CONVERTED VOL.													
35+40	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	195.0	167.1	6684.0		-6684.0	7222.1			
36	60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	16.4	105.7	6342.0		-6342.0	6588.0			
37	100	35.4	17.7	1770.0	1593.0	23.8	11.9	1190.0	1547.0				3140.0	0	8.2	820.0		2320.0	6820.0			
37+60	60	28.7	32.1	1926.0	1733.4	5.6	14.7	882.0	1146.6				2880.0	0	0	0		2880.0	7108.0			
38	40	57.6	43.2	1728.0	1555.2	173.7	89.7	3588.0	4664.4				6219.6	0	0	0		6219.6	77299.7			
38+50	50	50.4	54.0	2700.0	2430.0	109.4	141.6	7080.0	9204.0				11634.0	0	0	0		11634.0	88933.7			
39	50	32.6	41.5	2075.0	1867.5	0.2	54.8	2740.0	3562.0				5429.5	0	0	0		5429.5	94363.2			
40	100	7.7	20.2	2020.0	1818.0	0	0.1	10.0	13.0				1831.0	2.2	1.1	110.0		1721.0	96084.2			
41	100	17.9	12.8	1280.0	1152.0	0	0	0	0				1152.0	0	1.1	110.0		1042.0	97126.2			
42	100	9.3	13.6	1360.0	1224.0	0	0	0	0				1224.0	8.0	4.0	400.0		824.0	97950.2			
43	100	9.2	9.3	930.0	837.0	0	0	0	0				837.0	7.2	7.6	760.0		77.0	98027.2			
44	100	6.7	8.0	800.0	720.0	0	0	0	0				720.0	5.2	6.2	620.0		100.0	98127.2			
45	100	6.1	6.4	640.0	576.0	0	0	0	0				576.0	2.9	4.1	410.0		166.0	98293.2			
46	100	36.0	21.1	2110.0	1899.0	0	0	0	0				1899.0	0	1.5	150.0		1749.0	100042.2			
47	100	0.8	18.4	1840.0	1656.0	0	0	0	0				1656.0	6.7	3.4	340.0		1316.0	101358.2			
48	100	0	0.4	40.0	36.0	0	0	0	0				36.0	17.9	12.3	1230.0		-1194.0	100164.2			
49	100	0	0	0	0	0	0	0	0				0	10.8	14.4	1440.0		-1440.0	98724.2			
50	100	0	0	0	0	0	0	0	0				0	6.1	8.5	850.0		-850.0	97874.2			
51	100	0	0	0	0	0	0	0	0				0	2.7	4.4	440.0		-440.0	97434.2			
52	100	0	0	0	0	0	0	0	0				0	5.4	4.1	410.0		-410.0	97024.2			
SUB TOTAL					19097.1				20137.0				39234.1			21116.0						

* CONVERTED VOL. = CUT VOL. x SOIL COVERSION FACTOR

EARTH VOLUMES CALCULATION SHEET (A)-2 (595)

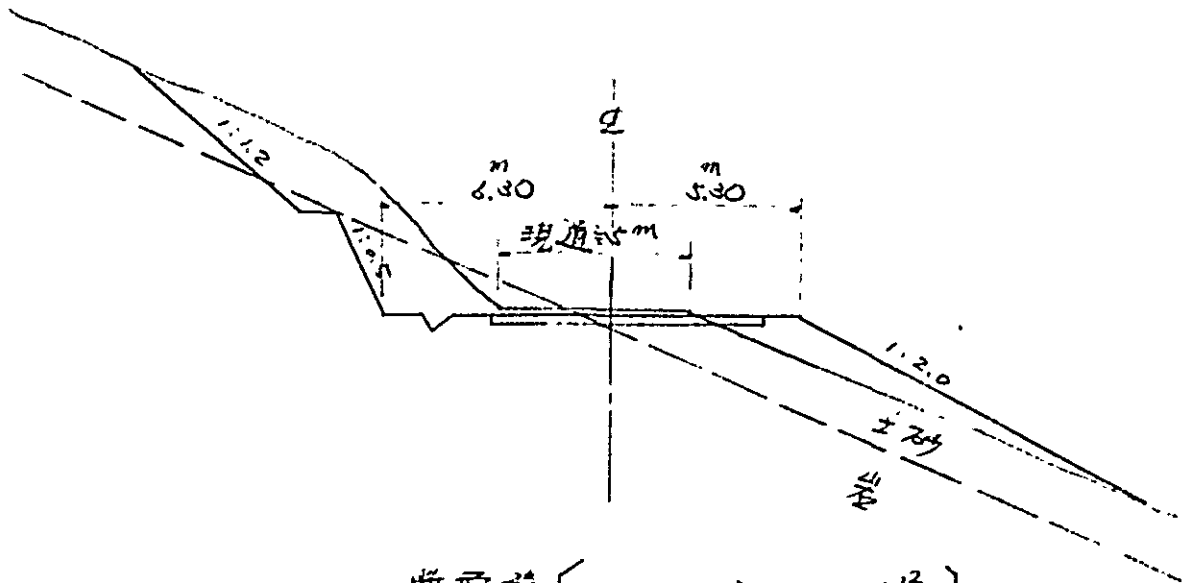
SHEET NO.

STATION	DISTANCE	CUT												FILL				VOLUME TO BE DEDUCTED	BALANCE	MASS CURVE ORDNATE	LATERAL HAULING	REMARKS
		SURFACE SOIL (C=0.9)				ROCK (C=1.3)				TOTAL	END AREA	AVE. END AREA	BACKFILL VOL.	TOTAL								
		END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	CONVERTED VOL.	END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	CONVERTED VOL.													
53	100	1.7	0.9	90.0	81.0	0	0	0	0					81.0	0	2.7	270.0		-189.0	96835.2		
SUB TOTAL					81.0				0					81.0			270.0					
GRAND TOTAL					77.098.3				127822.9					206.921.2			118094.0			88.827.2		

* CONVERTED VOL. = CUT VOL. x SOIL COVERSION FACTOR

土量計算書 ①-3 (現道改良部)

(平均横断面図)



断面積

切土 (土砂)	=	10.6 m ²
切土 (岩)	=	7.6 "
盛土	=	6.9 "

土量

切土 (土砂)	=	10.6 × 4000	=	42,350 m ³
切土 (岩)	=	7.6 × 4000	=	30,300 "
盛土	=	6.9 × 4000	=	25,600 "

EARTH VOLUMES CALCULATION SHEET (B) (793)

SHEET NO

STATION	DISTANCE	CUT												FILL				VOLUME TO BE DEDUCTED	BALANCE	MASS CURVE ORDINATE	LATERAL HAULING	REMARKS		
		SURFACE SOIL (C=0.9)				ROCK (C=1.3)				TOTAL	END AREA	AVE END AREA	BACKFILL VOL	TOTAL										
		END AREA	AVE END AREA	VOLUME	*CONVERTED VOL	END AREA	AVE END AREA	VOLUME	*CONVERTED VOL															
		m ²	m ²	m ³	m ³	m ²	m ²	m ³	m ³	m ²	m ²	m ³	m ³	m ²	m ²	m ³	m ³	m ³	m ³					
29+40	40	15.5	23.1	924.0	831.6	3.3	26.0	1040.0	1352.0					2183.6	2.1	1.1	44.0			2139.6	222282.8			
30	60	25.6	20.6	1236.0	1112.4	34.2	18.8	1128.0	1466.4					2578.8	0	1.1	66.0			2512.8	224795.6			
30+50	50	21.4	23.5	1175.0	1057.5	19.0	26.6	1330.0	1729.0					2786.5	0	0	0			2786.5	227582.1			
31	50	37.8	29.6	1480.0	1332.0	20.1	110.1	5505.0	7156.5					8488.5	0	0	0			8488.5	236070.6			
32	100	29.1	33.5	3350.0	3015.0	38.6	119.9	11990.0	15587.0					18602.0	0.2	0.1	10.0			18592.0	254662.6			
33	100	24.9	27.0	2700.0	2430.0	46.1	42.4	4240.0	5512.0					7942.0	0	0.1	10.0			7932.0	262594.6			
34	100	12.3	18.6	1860.0	1674.0	13.6	29.9	2990.0	3887.0					5561.0	0	0	0			5561.0	268155.6			
35	100	29.5	20.9	2090.0	1881.0	179.8	96.7	9670.0	12571.0					14452.0	0	0	0			14452.0	282607.6			
36	100	24.0	26.8	2680.0	2412.0	70.9	125.4	12540.0	16302.0					18714.0	0	0	0			18714.0	301321.6			
37	100	28.5	26.3	2630.0	2367.0	134.6	102.8	10280.0	13364.0					15731.0	0	0	0			15731.0	317052.6			
38	100	10.9	19.7	1970.0	1773.0	22.7	78.7	7870.0	10231.0					12004.0	0	0	0			12004.0	329056.6			
38+50	50	10.9	10.9	545.0	490.5	22.7	22.7	1135.0	1475.5					1966.0	0	0	0			1966.0	331022.6			
Br																								
39+50		23.4				347.4									0									
40	50	23.4	23.4	1170.0	1053.0	347.4	347.4	17370.0	22581.0					23634.0	0	0	0			23634.0	354656.6			
41	100	21.4	22.4	2240.0	2016.0	32.0	189.7	18970.0	24661.0					26677.0	0	0	0			26677.0	381333.6			
42	100	21.4	21.4	2140.0	1926.0	33.7	32.9	3290.0	4277.0					6203.0	0	0	0			6203.0	387536.6			
43	100	36.1	28.8	2880.0	2592.0	21.5	27.6	2760.0	3588.0					6180.0	0	0	0			6180.0	393716.6			
44	100	4.1	20.1	2010.0	1809.0	0	10.8	1080.0	1404.0					3213.0	8.8	4.4	440.0			2773.0	396489.6			
SUB. TOTAL					29,772.0				147,149.4					176,916.4			570.0							

*CONVERTED VOL. = CUT VOL. x SOIL COVERSION FACTOR

EARTH VOLUMES CALCULATION SHEET (B) (797)

SHEET NO

STATION	DISTANCE	CUT												FILL				VOLUME TO BE DEDUCTED	BALANCE	MASS CURVE ORDINATE	LATERAL HAULING	REMARKS	
		SURFACE SOIL (C=0.9)				ROCK (C=1.3)				TOTAL	END AREA	AVE. END AREA	BACKFILL VOL.	TOTAL									
		END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	* CONVERTED VOL.	END AREA	AVE. END AREA	VOLUME	* CONVERTED VOL.														
	m	m ²	m ²	m ³	m ³	m ²	m ²	m ³	m ³	m ²	m ²	m ³	m ³	m ²	m ²	m ³	m ³		m ³	m ³	m ³		
Br																							
44+80		12.1				0								10.4									
45	20	12.1	12.1	242.0	217.8	0	0	0	0				217.8	10.4	10.4	208.0			9.8	396499.4			
45+70	70	2.5	7.3	511.0	459.9	0	0	0	0				459.9	1.0	5.7	399.0			60.9	396560.3			
SUB TOTAL					677.7				0				677.7			607.0							
GRAND TOTAL					86,997.0				323,592.3				710,575.3			14,035.0				396560.3			

* CONVERTED VOL. = CUT VOL. x SOIL COVERSION FACTOR

§ 2 排水工数量計算

排水工数量表 (物1)

区	項目	単位数量	単位	A 工			B 工	摘要
				(A)-1	(A)-2	(A)-3		
横断管渠	φ0.60 (コンクリート管)		5折	5	8	6	10	
	延長		M	100	105	84	133	
	φ1.00 (コンクリート管)		5折	3	9	7	9	
	延長		M	55	169	132	91	
U型水渠	延長	L	M	150	—	—	—	
	コンクリート (CLASS" C)	1.063 x L	M ³	159.5	—	—	—	
	構造用砕石	5.4 x L	M ³	810.0	—	—	—	
	延長	L	M	326	—	—	—	
	コンクリート (CLASS" C)	3.223 x L	M ³	1050.7	—	—	—	
	構造用砕石	19.5 x L	M ³	6357.0	—	—	—	
	延長	L	M	15.8	—	—	—	
	コンクリート (CLASS" C)	3.873 x L	M ³	61.2	—	—	—	
	構造用砕石	20.1 x L	M ³	317.6	—	—	—	

排水工数量表 (1992)

区画	項目	単位数量	単位	A11-1			B11-1	摘要
				(A)-1	(A)-2	(A)-3		
1-C011 1.50 x 1.50	箇所数		箇所	—	—	—	—	
	延長	L	M	—	—	—	39	
	コンクリート (CLASS "B")	1.875 x L	M ³	—	—	—	73.9	
	鉄筋 (SD-30)	180 x L	KG	—	—	—	7020	
	構造物掘削	7.9 x L	M ³	—	—	—	308.1	
	箇所数		箇所	—	—	—	—	
	延長	L	M	—	—	—	10	
	コンクリート (CLASS "B")	2.623 x L	M ³	—	—	—	26.2	
	鉄筋 (SD-30)	224 x L	KG	—	—	—	2240	
	構造物掘削	10.5 x L	M ³	—	—	—	105.0	
2-C011 1.75 x 1.50	箇所数		箇所	—	2	—	—	
	延長	L	M	—	94	—	—	
	コンクリート (CLASS "B")	4.875 x L	M ³	—	458.3	—	—	
	鉄筋 (SD-30)	521 x L	KG	—	48,979	—	—	
	構造物掘削	15.1 x L	M ³	—	149.4	—	—	

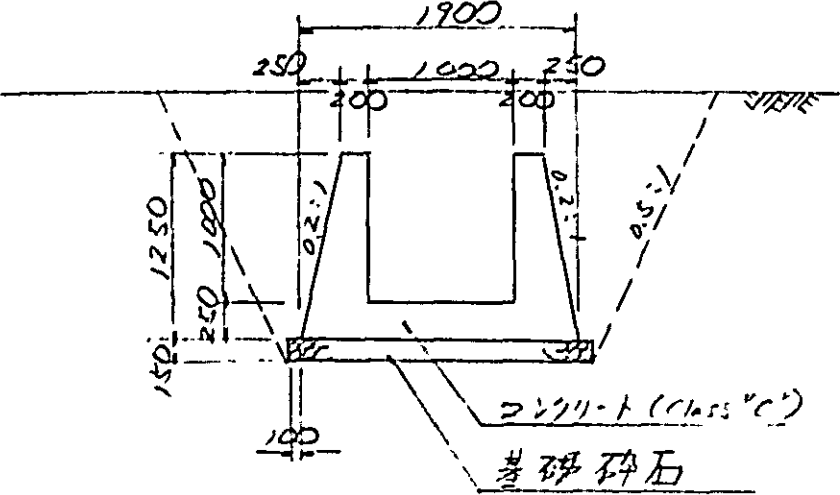
横断由渠

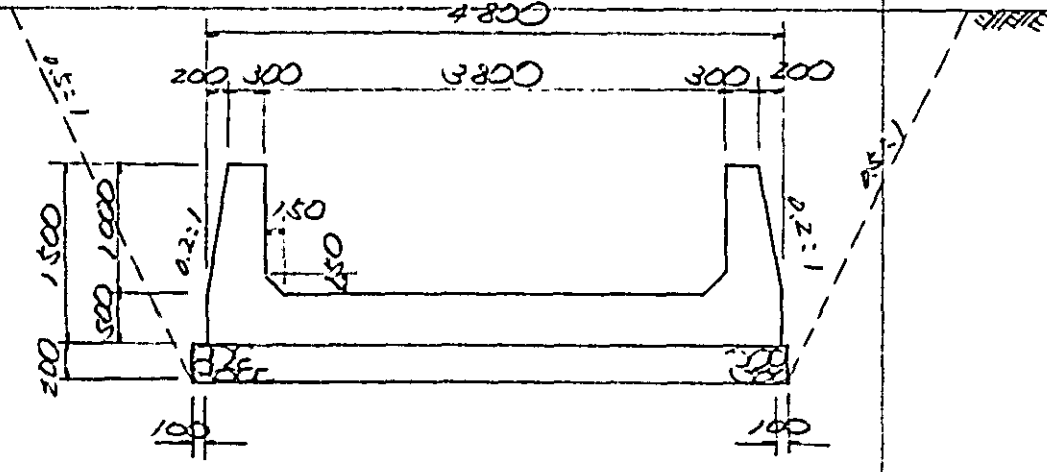
数量調査 (A-2727)

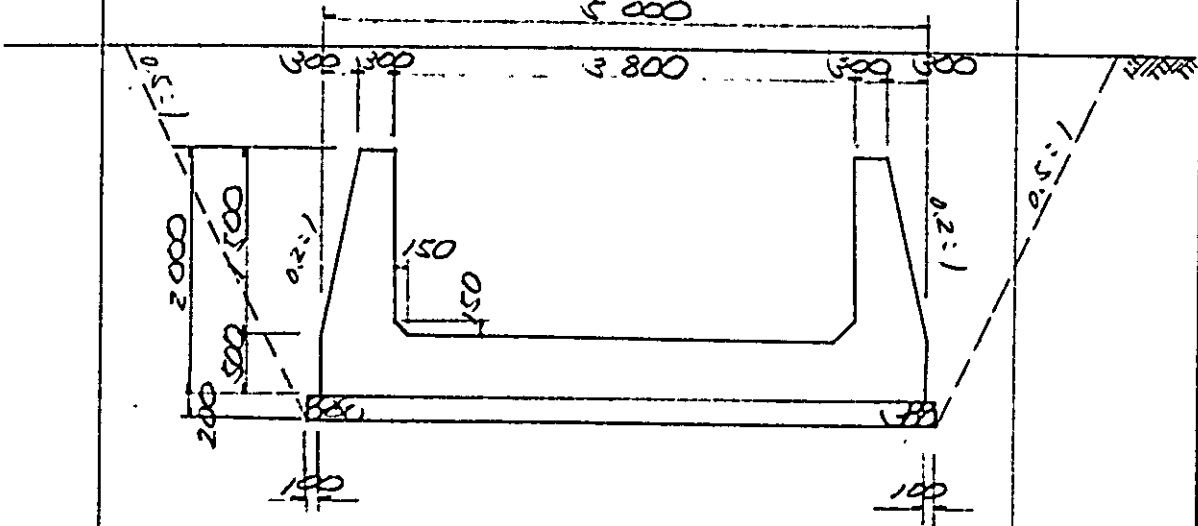
No.	Size	Length (m)	No. of Catchment Area	No.	Size	Length (m)	No. of Catchment Area
1) P(Cor)	P(0.6)				P(1.0)		
1	"	10	1	1	"	16	4
2	"	10	2	2	"	16	5
3	"	10	3	3	"	10	8
4	"	13	6	4	"	18	9
5	"	14	7	5	"	16	10
6	"	16	13	6	"	15	12
7	"	17	18	7	"	53	14
8	"	15	19	8	"	10	16
				9	"	15	20
Total	P(0.6)	105 ^m		Total	P(1.0)	169 ^m	
2) BOX CULVERT							
2L-BOX 1.75x1.50		94	(Z)				
3) OPEN CHANNEL							
3.80x1.00		326					
3.80x1.50		158					

数量調書(⑧7"2"7)

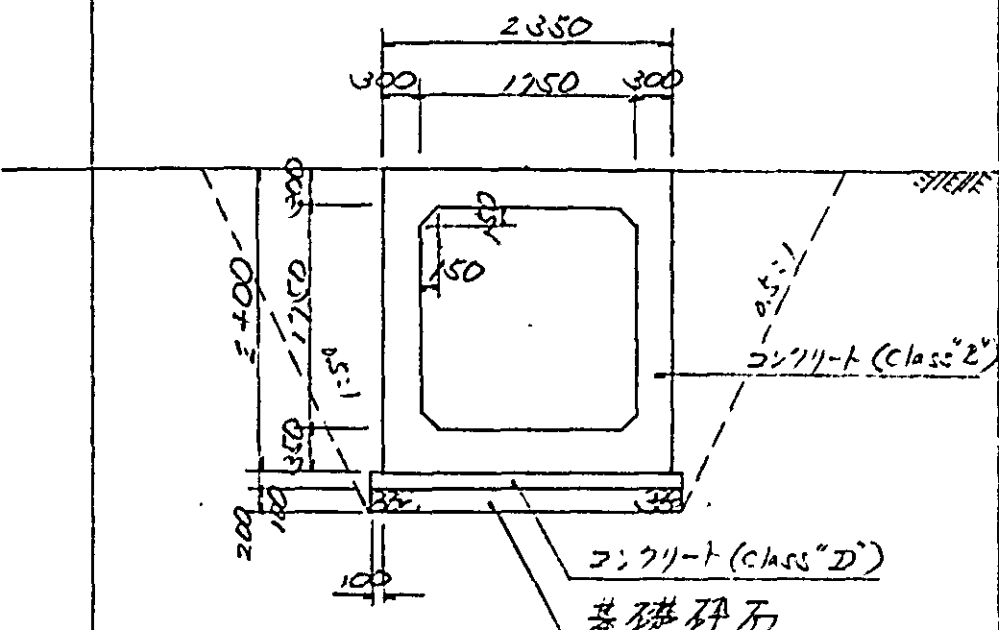
No.	Size	Length (m)	No. of Catchment Area	No.	Size	Length (m)	No. of Catchment Area
1) P(Cor)				P(Cor)			
	0.6				1.0		
1.	"	11	22	1.	"	11	23
2.	"	11	24	2.	"	10	25
3.	"	14	33	3.	"	10	26
4.	"	13	37	4.	"	10	28
5.	"	10	41	5.	"	10	31
6.	"	10	42	6.	"	10	36
7.	"	10	43	7.	"	10	38
8.	"	22	70	8.	"	10	39
9.	"	16	71	9.	"	10	40
10.	"	16	76				
Total	P(Cor) 0.6	133 ^m		Total	P(Cor) 1.0	91 ^m	
2) BOX CULVERT							
	C-BOX 1.5 × 1.5	3.9 ^m	(2本)				
	C-BOX 1.75 × 1.75	1.0 ^m					

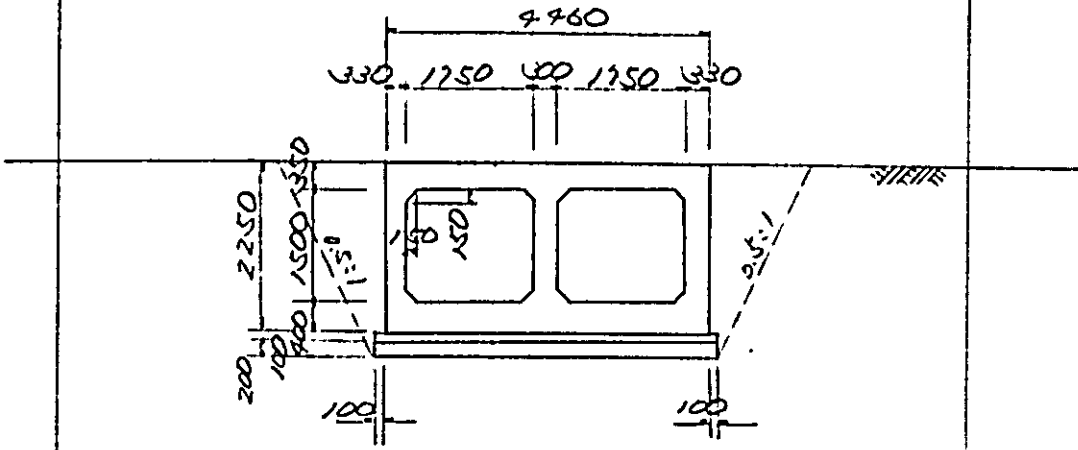
KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>(2) 单位数量</p> <p>U型水踏 1.00 × 1.00</p> 	
コンクリート (class 'C')	$\frac{1}{2} \times (1.40 + 1.90) \times 1.25 - 1.0 \times 1.0$	= $1.063 \frac{m^3}{m}$
型枠	$(1.275 + 1.00) \times 2$	= $4.550 \frac{m^2}{m}$
基礎碎石	2.10×0.15	= $0.315 \frac{m^3}{m}$
掘削 (土石)	$\frac{1}{2} \times (2.10 + 3.70) \times 1.80$	= $5.4 \frac{m^3}{m}$

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>U型水路 3.80 × 1.00</p>	
		
<p>コンクリート (class "C")</p>	$4.80 \times 1.50 + \frac{1}{2} \times 0.15^2 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.20 \times 1.00 \times 2$ $- 3.80 \times 1.00$	$= 3.223 \text{ m}^3/\text{m}$
<p>型枠</p>	$(1.020 + 0.50 + 0.95 + 0.212) \times 2$	$= 5.169 \text{ m}^2/\text{m}$
<p>基礎砕石</p>	5.00×0.20	$= 1.000 \text{ m}^3/\text{m}$
<p>掘削</p>	$\frac{1}{2} \times (5.00 + 8.00) \times 3.00$	$= 19.5 \text{ m}^3/\text{m}$

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>U型水樋 3.80 × 1.50</p> 	
コンクリート (CLASS "C")	$5.00 \times 2.00 + \frac{1}{2} \times 0.15^2 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.30 \times 1.50 \times 2$ $- 3.80 \times 1.50$	$= 3.873 \text{ m}^3/\text{m}$
型枠	$(0.50 + 1.530 + 1.35 + 0.212) \times 2$	$= 7.184 \text{ m}^2/\text{m}$
基礎砕石	5.20×0.20	$= 1.040 \text{ m}^3/\text{m}$
掘削	$\frac{1}{2} \times (5.20 + 8.20) \times 3.20$	$= 20.1 \text{ m}^3/\text{m}$

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>函穿 1-Column 1.50 x 1.50</p>	
<p>コンクリート (Class "B")</p>	<p>=</p>	<p>1.895 ^{m³/m}</p>
<p>コンクリート (Class "D")</p>	<p>=</p>	<p>0.220 ^{m³/m}</p>
<p>型枠</p>	<p>=</p>	<p>2.599 ^{m²/m}</p>
<p>型枠 (1/2) (2/2)</p>	<p>=</p>	<p>0.205 ^{m²/m}</p>
<p>鉄筋 (SD-30)</p>	<p>=</p>	<p>0.180 ^{t/m}</p>
<p>分係工</p>	<p>$1.50^2 - 1/2 = 0.15^2 \times 4$</p>	<p>=</p>
<p>補判</p>	<p>$1/2 \times (2.20 + 7.55) \times 2.35$</p>	<p>=</p>
		<p>7.93 ^{m³/m}</p>

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>1階等 1-Cell 1.75 × 1.75</p> 	
コンクリート (class "B")		= 2.623 ^{m³/m}
EJVコンクリート (class "D")		= 0.255 ^{m³/m}
型枠		= 9.999 ^{m²/m}
EJV型枠		= 0.200 ^{m²/m}
鉄筋 (SD-30)		= 0.224 ^{t/m}
3併工	1.75 ² - 1/2 × 0.15 ² × 4	= 3.018 ^{m²/m}
掘削	1/2 × (2.55 + 5.25) × 2.70	= 10.53 ^{m³/m}

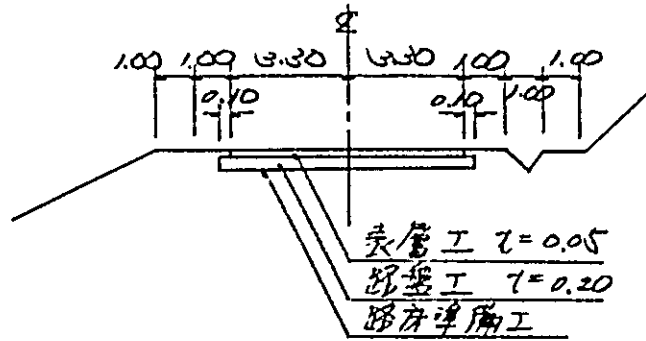
KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p><u>耐梁 2-011 1.75 x 1.50</u></p> 	
<p>コンクリート (class "B")</p>	$7.46 \times 2.25 + \frac{1}{2} \times 0.15^2 \times 8 - 1.75 \times 1.50 \times 2 =$	7.875 m^3
<p>均質コンクリート (class "D")</p>	$7.66 \times 0.10 =$	0.766 m^3
	$(2.25 + 1.20 \times 2 + 0.212 \times 7 + 1.95) \times 2 =$	13.896 m^3
<p>型枠 (Easo Con.)</p>	$0.10 \times 2 =$	(0.200 m)
<p>鉄筋 (SD-30)</p>		0.521 t/m
<p>基礎砕石</p>	$0.200 \times 7.66 =$	0.932 m^3
<p>支保工</p>	$1.50 \times 1.75 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.15^2 \times 8 =$	5.160 m^3
<p>掘削</p>	$\frac{1}{2} \times (7.66 + 7.21) \times 2.55 =$	15.13 m^3

3 3 舖装工 数量計算

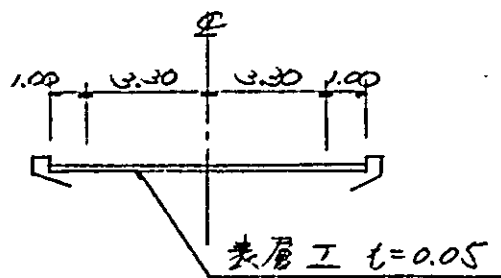
鋪裝工數量表

項目	單位數量	單位	Ail-t			Bil-t	摘要
			(A)-1	(A)-2	(A)-3		
道路延長 (L1)		M	2,027.5	5,177.5	4,000.0	4,447.5	
土工延長 (L2)		M	2,027.5	5,177.5	4,000.0	4,097.5	
橋梁延長 (L3)		M	0	0	0	350.0	
非標準車輛所數 (N)		台所	6	18	13	16	
路床準備工	$\frac{m^2}{m}$ 6.80 x L2	M ²	13,787.0	35,207.0	27,200.0	27,863.0	
路盤工	$\frac{m^2}{m}$ 1.36 x L2	M ²	2,757.4	7,041.4	9,520.0	5,572.6	(A)-3921 單位計畫 2.38 x L2
表層工	工工部	M ²	12,381.5	34,171.5	26,400.0	27,043.5	
	橋梁部	M ²	0	0	0	3,010.0	
路床準備工	75.0 x N	M ²	450.0	1,350.0	975.0	1,200.0	
路盤工	15.0 x N	M ²	90.0	270.0	195.0	240.0	
表層工	75.0 x N	M ²	450.0	1,350.0	975.0	1,200.0	
路床準備工		M ²	14,237.0	36,557.0	28,175.0	29,063.0	
路盤工		M ²	2,847.4	7,311.4	9,715.0	5,812.6	
表層工		M ²	13,831.5	35,521.5	27,375.0	31,253.5	
合計							

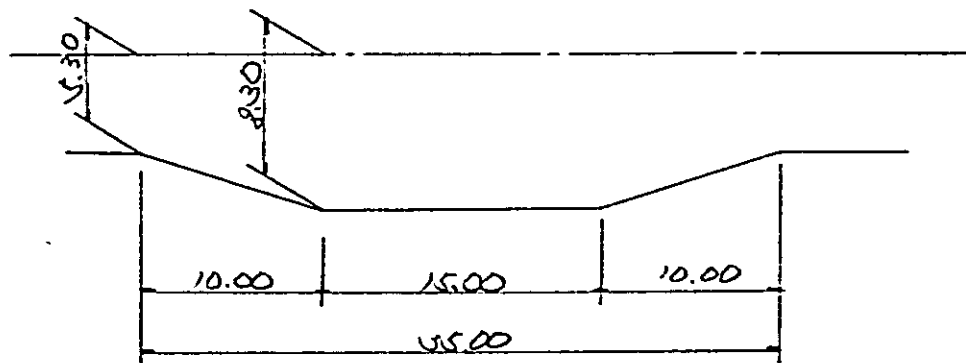
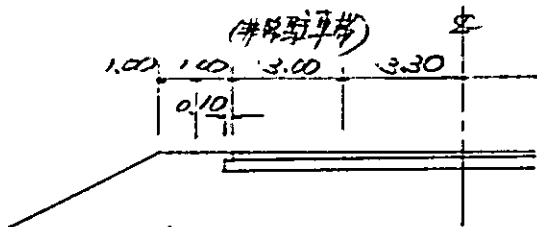
土工部



橋梁部



非常駐車帯部



5 4. 中小コンクリート構造物工
数量計算

中小コンクリート構造物工数量表 (401)

プロジェクト番号	項目	延長 (m)	コンクリート				型枠		鉄筋		基礎研石		構造物掘削		戸場工		支所工	
			Class "A" ($\sigma_{ck} = 240 \text{ N/mm}^2$)		Class "C" ($\sigma_{ck} = 180 \text{ N/mm}^2$)		Class "D" ($\sigma_{ck} = 135 \text{ N/mm}^2$)		SD-50									
			単位数 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数 (m^2/m)	数量 (m^2)	単位数 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数 (m^2/m)	数量 (m^2)	単位数 (kg/m)	数量 (kg)	単位数 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数 (m^3/m)	数量 (m^3)
A-Z	擁壁	H=30	50.0	2.313	115.7	1.75	87.5	6.002	300.1	0.155	7.8	10.0	500.0	6.000	300.0			
		3.5	120.0	2.525	303.0		210.0	7.002	840.2	0.165	17.8		1200.0	7.200	864.0			
		4.0	0	2.988	0		0	8.002	0	0.185	0		0	8.400	0			
		4.5	180.0	3.750	621.0		315.0	9.001	1620.2	0.258	46.4		1800.0	9.600	1728.0			
		5.0	65.0	3.663	238.1		113.8	10.001	650.1	0.360	23.4		650.0	10.800	702.0			
		5.5	100.0	4.728	472.8		175.0	11.003	1100.3	0.398	37.8		1000.0	11.760	1176.0			
		6.0	0	5.100	0		0	12.002	0	0.472	0		0	12.960	0			
		6.5	0	5.855	0		0	12.802	0	0.578	0		0	13.720	0			
		7.0	65.0	7.300	474.5		113.8	13.507	824.5	0.618	40.2		650.0	14.880	967.2			
		小計			2,225.1		1,015.1		5,395.4		177.4		5,800.0		5,737.2			
函渠	1-Cell 560x610	14.0	18.435	258.1	0.710	7.9	32.728	458.2	1.844	25.8					33.660	471.2		
	2-Cell 125x150	74.0	4.875	458.3	0.466	43.8	13.876	1,306.2	0.521	49.0	15.1	1,919.4		5.160	485.0			
	小計			716.4		53.7		1,764.4		74.8		1,919.4			956.2			
U型水路	3.80x100	326.0		3.223	1050.7			5.764	1,683.5			19.5	6,357.0					
	3.20x150	15.75		3.873	61.0			7.184	113.1			20.1	316.6					
	小計				1111.7				1,796.6				6,673.6					
静水池	1ヶ所		198.0		11.3		357.9		13.9			1,120.2		638.3				
合計			3139.5		1111.7		1,080.1		9,314.3			15,013.7		6,075.5		956.2		
B-1	函渠	1-Cell 560x610	60.0	18.435	1106.1	0.710	72.6	32.728	1,963.7	1.844	110.6			91.2	5,472.0		33.660	2,019.6
		合計			1,106.1		72.6		1,963.7		110.6			5,472.0			2,019.6	

数量表 (No. 1)

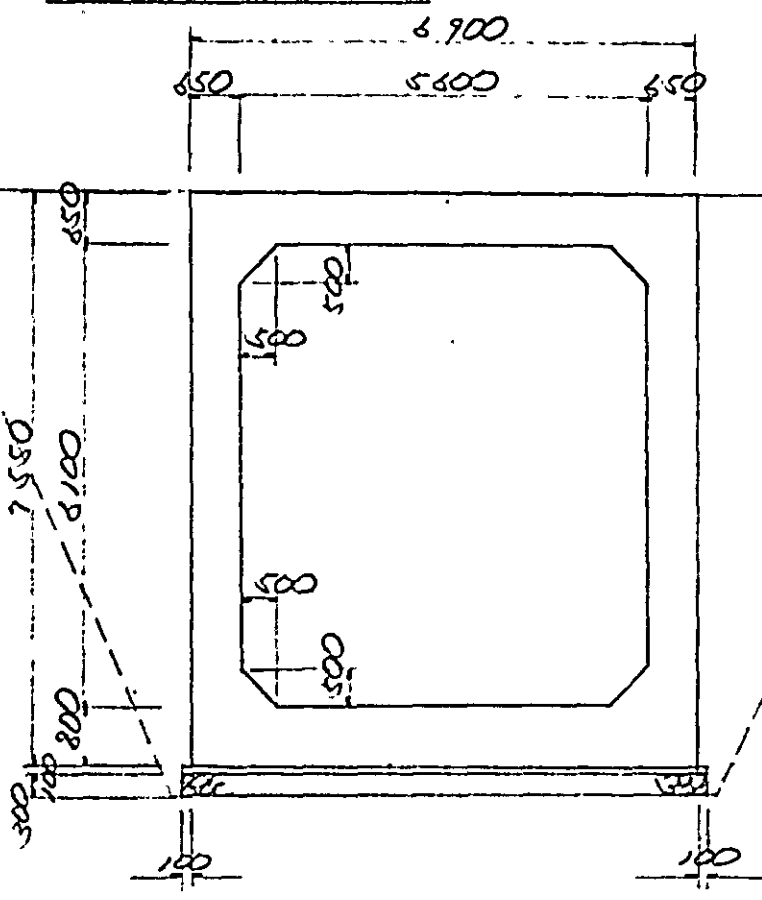
Class "D" ($\sigma_{cr} = 135 \text{ kg/cm}^2$)		型 枠		鉄 筋 SD-50		基礎 砕石		構造物 掘削		戸場工		芝 床工		荷 重
単位数量 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数量 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数量 (kg/m)	数量 (kg)	単位数量 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数量 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数量 (m^3/m)	数量 (m^3)	単位数量 (m^3/m)	数量 (m^3)	
1.75	87.5	6.002	300.1	0.155	7.8			10.0	500.0	6.000	300.0			
	210.0	7.002	840.2	0.165	19.8				1200.0	7.200	864.0			
	0	8.002	0	0.185	0				0	8.400	0			
	315.0	7.001	1620.2	0.258	46.4				1800.0	9.600	1728.0			
	113.8	10.001	650.1	0.360	23.4				650.0	10.800	702.0			
	175.0	11.003	1100.3	0.398	37.8				1000.0	11.760	1176.0			
	0	12.002	0	0.472	0				0	12.960	0			
	0	12.802	0	0.578	0				0	13.720	0			
	113.8	13.407	884.5	0.618	40.2				650.0	17.880	967.2			
	1015.1		5395.4		177.4				5800.0		5737.2			
0.710	7.9	32.728	458.2	1.844	25.8							33.660	471.2	
0.466	43.8	13.876	1306.2	0.521	49.0			15.1	1919.4			5.160	485.0	
	53.7		1769.7		74.8				1919.4				956.2	
		5.764	1623.5					19.5	6357.0					
		7.184	113.1					20.1	316.6					
			1798.6						3673.6					
	11.3		357.9		13.9				1120.7				638.2	
	1.080.1		9319.3		226.1				15,013.7				6,075.5	956.2
0.710	42.6	32.728	1,963.7	1.844	110.6			91.2	5,472.0			33.660	2,019.6	
	42.6		1,963.7		110.6				5,472.0				2,019.6	

中小コンクリート構造物工 数量表 (492)

ブロック番号	項目	延長 (m)	コンクリート				型枠		鉄筋		基礎碎石		構造物掘削		足場工		備考
			CLASS "A" ($\sigma_{ck} = 240 \text{ N/cm}^2$)		CLASS "B" ($\sigma_{ck} = 135 \text{ N/cm}^2$)				SD-30 ($\sigma_{SA} = 1800 \text{ N/mm}^2$)								
			単位数量	数量	単位数量	数量	単位数量	数量	単位数量	数量	単位数量	数量	単位数量	数量	単位数量	数量	
A-3 壁	H=3.0 ^m	0	2.313		1.75		6.002		0.155				10.0				
	3.5	0	2.525		"		7.002		0.165				"				
	4.0	20	2.988	59.8	"	35.0	8.002		0.185	3.700			"	200.0			
	4.5	0	3.450		"		9.001		0.258				"				
	5.0	0	3.663		"		10.001		0.360				"				
	5.5	0	4.728		"		11.003		0.378				"				
	6.0	60	5.100	406.0	"	105.0	12.002		0.472	28.320			"	600.0			
	6.5	0	5.855		"		12.802		0.578				"				
	7.0	0	7.300		"		13.607		0.618				"				
	8.0	60	7.140	548.7	"	105.0			0.737	44.220			"	600.0			
合計				914.2		245.0				76.290				1400.0			

中コ=クリート構造物工数量表 (4の3)

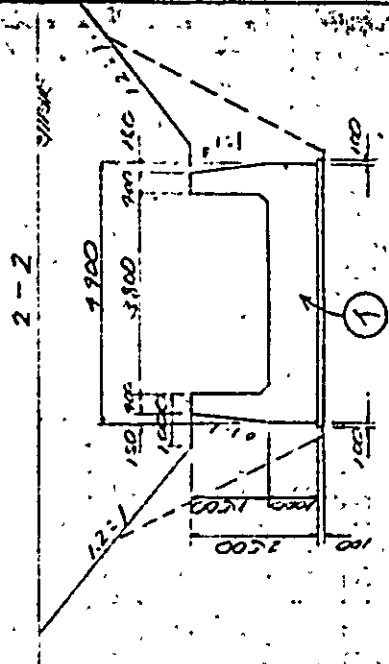
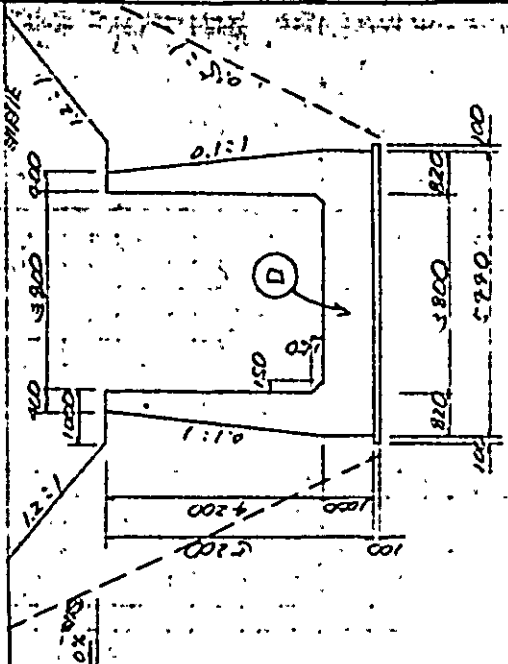
工種	項目	延長 (m)	コ=クリート								鋼材 (912D)		鉄筋		基礎碎石		構造物掘削	
			CLASS "E" (D _{req} = 240 9/m ²)		CLASS "A" (D _{req} = 240 9/m ²)		CLASS "C" (D _{req} = 180 9/m ²)		CLASS "D" (D _{req} = 135 9/m ²)		SR-27		SD-30					
			単位数量 (m ² /m)	数量 (m ²)	単位数量 (m ² /m)	数量 (m ²)	単位数量 (m ² /m)	数量 (m ²)	単位数量 (m ² /m)	数量 (m ²)	単位数量 (t/m)	数量 (t)	単位数量 (t/m)	数量 (t)	単位数量 (m ³ /m)	数量 (m ³)	単位数量 (m ³ /m)	数量 (m ³)
擁壁	H = 3.0 ^m	395		2.313	913.6			1.75	691.3			0.155	61.2			10.0	3950.0	
	3.5	45		2.525	113.6				78.8			0.165	7.4				150.0	
	4.0	165		2.988	493.0				288.8			0.185	30.5				1650.0	
	4.5	1020		3.450	3519.0				1785.0			0.258	263.2				10200.0	
	5.0	170		3.663	622.7				297.5			0.360	61.2				1700.0	
	5.5	50		4.728	236.4				87.5			0.378	19.9				500.0	
	6.0	105		5.100	535.5				183.8			0.472	49.6				1050.0	
	6.5	0		5.855	0				0			0.578	0				0	
	7.0	0		7.300	0				0			0.618	0				0	
		小計				6433.8				3412.7				493.0				19500.0
渠	1-cell 1.50×1.50	39		1.875	73.1			0.220	8.6			0.180	7.0	0.440	17.2	7.9	308.1	
	1-cell 1.75×1.75	10		2.623	26.2			0.255	2.6			0.224	2.2	0.510	5.1	10.5	105.0	
	1-cell 5.60×6.10	17		18.735	258.1			0.710	9.9			1.844	25.8	0.710	9.9	0	0	
	小計				357.4				21.1				35.0		32.2		413.0	
橋梁	Br-1		201.2		362						121.3		135.8				1540	
	Br-2		178.9		490						103.2		92.5				1200	
	Br-3		223.6		498						172.0		105.3				1120	
	Br-4		178.9		501						113.5		92.7				1150	
	小計		782.6		2,351						510.0		426.3				5010	
合計			782.6		9,142.2				13,433.8			510.0	959.4		32.2		27,930	

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>(1) 鉄道ボックス・カルバート単位数量計算</p> <p>1-Cell 5.60 x 6.10</p> 	
コンクリート (Class "B")	$7.55 \times 6.90 + \frac{1}{2} \times 0.50^2 \times 4 - 6.10 \times 5.60$	$= 18.735 \text{ m}^3/\text{m}$
2層コンクリート (Class "D")	7.10×0.10	$= 0.710 \text{ "}$
型枠	$(7.55 + 5.10 + 2 \times 0.707) \times 2 + 4.60$	$= 32.728 \text{ m}^3/\text{m}$
型枠 (Rise Con.)	0.10×2	$= (0.200 \text{ "})$
掘削	$\frac{1}{2} \times (7.50 + 15.45) \times 7.95$	$= 91.23 \text{ m}^3/\text{m}$

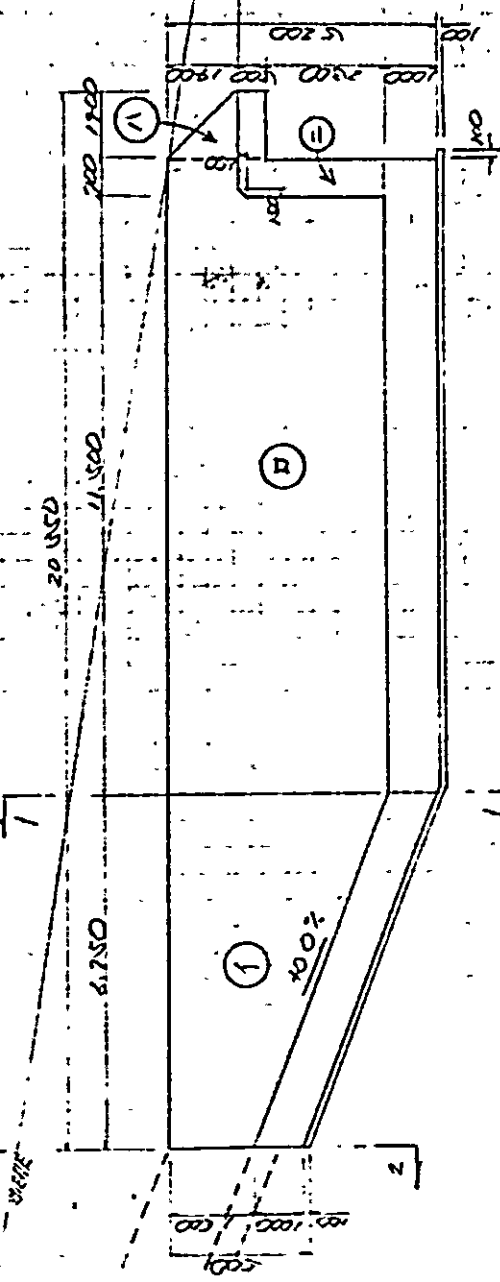
KIND	CALCULATION	QUANTITY
鉄筋 (SD-30)	$0.100 \frac{t}{m^3} \times 18.735$	$= 1.874 \frac{t}{m}$
基礎碎石	0.300×7.10	$= 2.130 \frac{m^3}{m}$
支保工	$5.60 \times 6.10 - \frac{1}{2} \times 0.50^2 \times 4$	$= 33.660 \frac{m^2}{m}$

(2) 静水池

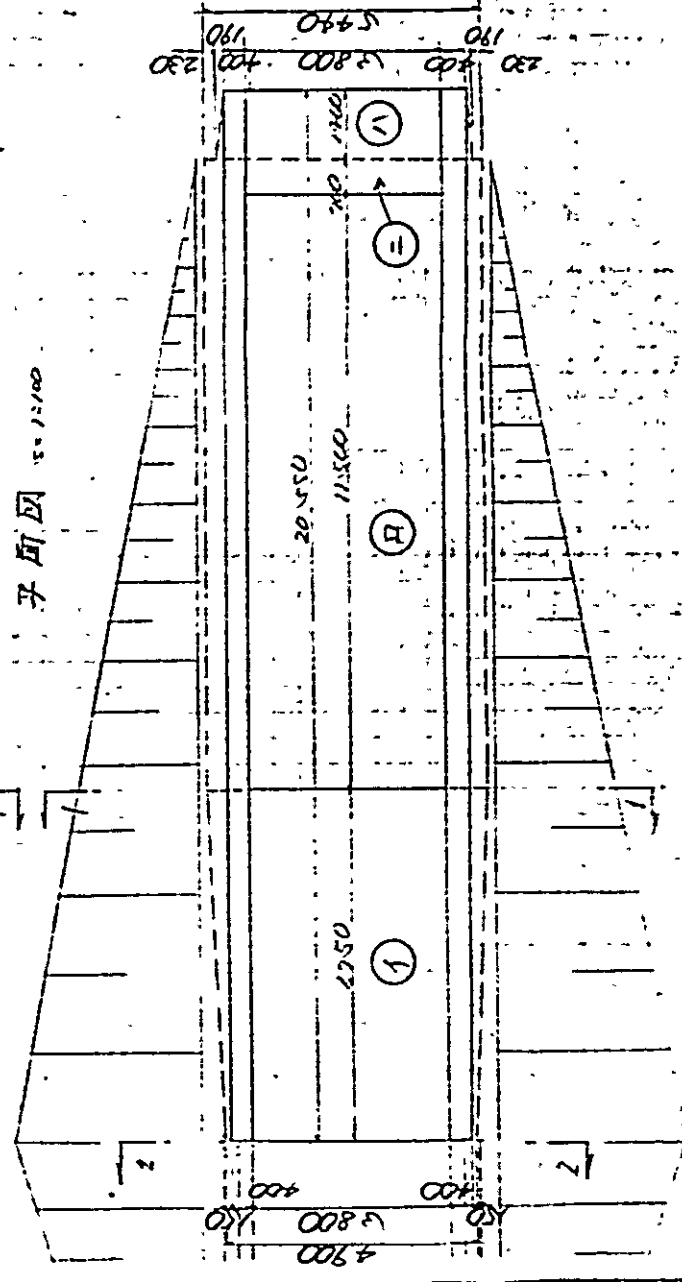
横断面图 1:1



侧面图 1:1000

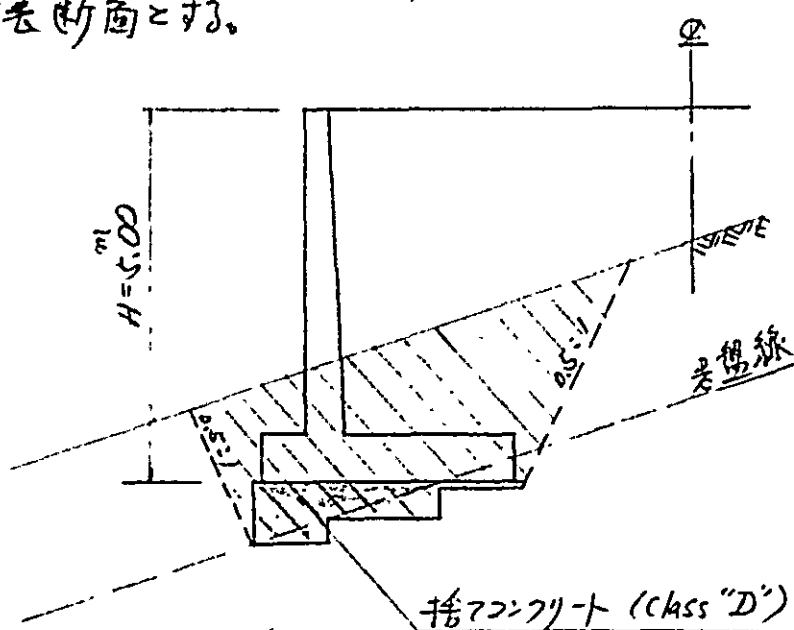


侧面图 1:1000



KIND	CALCULATION	QUANTITY
コブツリ-ト (class "B")	$\textcircled{1} \left\{ (4.90 \times 2.50 + \frac{1}{2} \times 0.15^2 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.15 \times 1.50 \times 2 - 3.80 \times 1.50) + (5.44 \times 5.20 + \frac{1}{2} \times 0.15^2 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.42 \times 4.20 \times 2 - 3.80 \times 4.20) \right\} \times \frac{1}{2} \times 6.75 = 57.15$ $\textcircled{2} (5.44 \times 5.20 + \frac{1}{2} \times 0.15^2 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.42 \times 4.20 \times 2 - 3.80 \times 4.20) \times 12.20 = 129.16$ $\textcircled{3} (4.98 \times 1.90 + \frac{1}{2} \times 0.15^2 \times 2 - \frac{1}{2} \times 0.19 \times 1.90 \times 2 - 3.80 \times 1.90 + 0.50 \times 4.60) \times \frac{1}{2} \times 1.90 = 4.27$ $\textcircled{4} 2.80 \times 3.80 \times 0.70 = 7.45$ <hr/> <p style="text-align: right;">計 = 198.03</p>	
ツバツト (class "D")	$\textcircled{1} \frac{1}{2} \times (5.10 + 5.64) \times 6.75 \times 0.10 = 3.63$ $\textcircled{2} 5.64 \times 12.30 \times 0.10 = 6.94$ $\textcircled{3} \frac{1}{2} \times (5.18 + 4.80) \times 1.90 \times 0.10 = 0.70$ <hr/> <p style="text-align: right;">計 = 11.27</p>	

KIND	CALCULATION	QUANTITY
型枠	$\textcircled{1} \{ (1.507 + 1.00 + 1.35 + 0.212) \times 2 + (7.221 + 1.00 + 7.05 + 0.212) \times 2 \} \times \frac{1}{2} \times 6.75 = 71.48$ $\textcircled{2} (7.221 + 1.00 + 7.05 + 0.212) \times 2 \times 12.20 - (2.65 + 0.212) \times 2 = 225.66$ $\textcircled{3} (1.909 + 1.25 + 0.212) \times 2 \times 1.40 = 9.44$ $\textcircled{4} 2.80 \times 3.80 + 3.80 \times 5.44 = 31.31$ <hr/> $\text{計} = 357.89$	
均V型枠	$(6.75 + 12.30 + 1.50) \times 2 + 5.64 + 5.18 = 51.92$	
鉄筋	$0.070 \frac{t}{m^2} \times 198.03 = 13.86$	13.86 t
足場工	$\{ (1.50 + 7.20) \times \frac{1}{2} \times 6.75 + 7.20 \times 12.20 \} \times 4 \times 1.20 = 332.29$	
掘削	$\textcircled{1} \frac{1}{2} \times (5.80 + 11.30) \times 5.50 = 47.0 \text{ m}^2$ $\textcircled{2} \frac{1}{2} \times (6.39 + 13.54) \times 7.20 = 71.6 \text{ "}$ $\textcircled{3} \frac{1}{2} \times (6.39 + 11.54) \times 5.20 = 46.5 \text{ "}$ $\frac{1}{2} \times (\textcircled{1} + \textcircled{2}) \times 6.75 + \frac{1}{2} \times (\textcircled{2} + \textcircled{3}) \times 12.20 = 1120.7 \text{ m}^3$	1120.7 m ³

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>(3) 擁壁工</p> <p>※本体数量は図面参照</p> <p>捨コンクリート及び構造物掘削は下図の角を正 代表断面とする。</p>  <p>The diagram shows a cross-section of a retaining wall. The wall height is labeled as $H = 5.00$ m. The wall is supported by a base of cast-in-place concrete (捨コンクリート) and an excavation (構造物掘削). The excavation has a slope of 0.5:1. The concrete base has a width of 1.25 m. The excavation has a width of 1.0 m. The diagram also shows a vertical centerline and a horizontal line representing the ground surface.</p> <p>捨コンクリート (class "D")</p> <p> ; 捨コンクリート = $1.25 \text{ m}^3/\text{m}$; 構造物掘削 = $1.0 \text{ m}^3/\text{m}$ </p>	

(4) 擁壁工数量調査
数量調査 ㊦-2

測 点	形 状 寸 法	左 右	数 量	摘 要
STA 2+35				
△ 2+85	H=4.5		50	115
2+85				
~ 3+50	H=7.0		65	
4+75				
~ 5+50	H=4.5		75	
14+45				
~ 14+95	⊙ H=5.5		50	80
14+95				
~ 15+25	H=4.5		30	
19+85				
~ 20+10	H=4.5		25	
29+20				
~ 29+70	H=3.5		50	165
29+70				
~ 30+35	H=5.0		65	
30+35				
~ 30+85	H=3.0		50	
31+25				
~ 31+75	H=5.5		50	

数量調査 (A)-2

測 点	形 状 寸 法	左 右	数 量	摘 要
33+60 ~34+30	H=3.5		70	
	H=3.0		50	
	H=3.5		120	
	H=4.5		180	
	H=5.0		65	
	H=5.5		100	
	H=7.0		65	
		計	580	

数量調査 ㊸-3

測 点	形 状 寸 法	左 右	数 量	摘 要
136+0 ~136+30	H = 6.0		40	
137+0 ~137+20	H = 6.0		20	
137+20 ~137+80	H = 8.0		60	
137+80 ~138+0	H = 9.0		20	
	H = 9.0		20 ^m	
	H = 6.0		60 ^m	
	H = 8.0		60 ^m	
			140 ^m	

数量調査 (B)

測点	形状寸法	左右	数量	摘要
STA 3+30 ~ 4+50	H=4.5		130	370
4+50 ~ 5+50	H=4.5		100	
5+50 ~ 7+00	H=4.5		150	
7+70 ~ 8+25	H=3.0		65	
10+15 ~ 11+50	H=3.0		125	385
11+50 ~ 12+50	H=4.0		100	
12+50 ~ 13+50	H=4.5		100	
13+50 ~ 14+00	H=6.0		50	
14+90 ~ 15+25	H=3.0		35	90
15+25 ~ 15+80	H=6.0		55	

数量調査 ㊸

測 点	形 状 寸 法	左 右	数	批	摘 要
STA. 17+55					
~19+00	H=4.5		145		
20+90					
~21+80	H=4.5		90		
22+60					
~23+80	H=4.5		120		
24+10					
~25+50	H=4.5		140		205
25+50					
26+15	H=4.0		65		
27+30					
~27+75	H=3.5		45		
29+10					
~29+95	H=3.0		85		
30+20					
~30+75	H=4.5		55		
32+55					
~32+95	H=3.0		40		
39+50					
~39+70	H=5.0		20		

数量調査 (B)

測 点	形 状 寸 法	左 右	数 量	摘 要
STA. 41+05 ~ 41+75	H=5.0		70	
42+50 ~ 42+90	H=5.0		40	
43+80 ~ 44+20	H=5.0		40	
44+85 ~ 45+35	H=5.5		50	} 85
45+35 ~ 45+70	H=3.0		35	
	H=3.0		395	
	H=3.5		45	
	H=4.0		165	
	H=4.5		1020	
	H=5.0		170	
	H=5.5		50	
	H=6.0		105	
			1950	

(5) 橋梁工 (201) ⑧ 1/1 (比較路線用)

BRIDGE NO.	SIDE ELEVATION $s = 1 : 500$	ESTIMATED MATERIALS						REMARKS
		SUPER STRUCTURE			SUB STRUCTURE			
		CONCRETE CLASS "A"	GIRDER SS-41	REINF. STEEL N/D-30	CONCRETE CLASS "B"	REINF. STEEL SD-30	EXCAVATION ROCK	
Br-1	<p>90.00 20.00 (H.B.B.C.) 30.00 (鋼結合鋼筋桁橋) 2.5% 20.00 (H.B.B.C.) 20.00 (H.B.B.C.) STA 14+00 STA 14+90 PH=75.00 PH=22.75 GROUND LINE COMMON ROCK R=700</p>	201.2	121.3	54.2	862.0	81.6	1540	
Br-2	<p>80.00 4 @ 20.00 = 80.00 (H.B.B.C.) 4.0% STA 20+15 STA 20+95 PH=86.60 PH=87.80 GROUND LINE COMMON ROCK R=210</p>	178.9	103.2	48.2	490.0	44.3	1200	

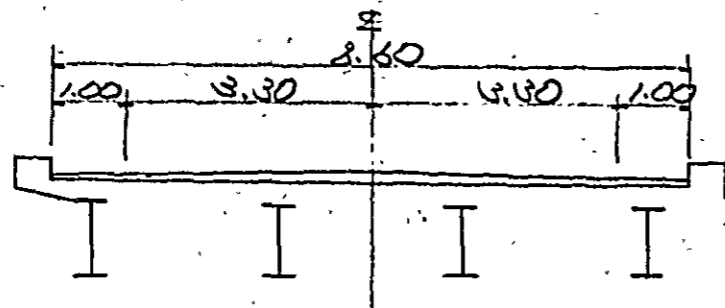
橋梁工 (272) ⑧ル+ (比較路線用)

BRIDGE NO.	SIDE ELEVATION S=1:500	ESTIMATED MATERIALS						REMARKS
		SUPER STRUCTURE			SUB STRUCTURE			
		CONCRETE CLASS "A" M ³	GIRDER SS-41 T	REINF. STEEL SD-30 T	CONCRETE CLASS "B" M ³	REINF. STEEL SD-30 T	EXCAVATION ROCK M ³	
Br-3	<p>(三跨连续钢箱桁桥...非合成)</p> <p>100.00 30.00 40.00 30.00 PH=72.00 PH=65.00 7.0% GROUND LINE COMMON ROCK R=90</p>	223.6	172.0	60.2	498.0	45.1	1120	
Br-7	<p>80.00 30.00 30.00 30.00 PH=33.50 PH=27.70 7.0% GROUND LINE COMMON ROCK R=140 R=300</p> <p>(单跨合成钢桁桁桥) (单跨合成钢桁桁桥) (H.B.B.C.)</p>	178.9	113.5	48.2	501.0	44.5	1150	

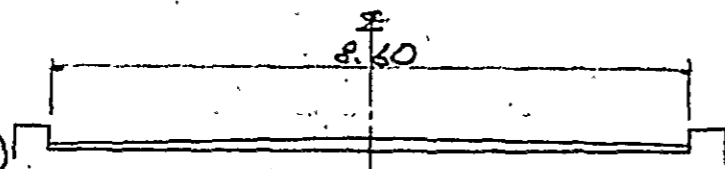
<單位數量計算>

標準橫斷面圖 1:100

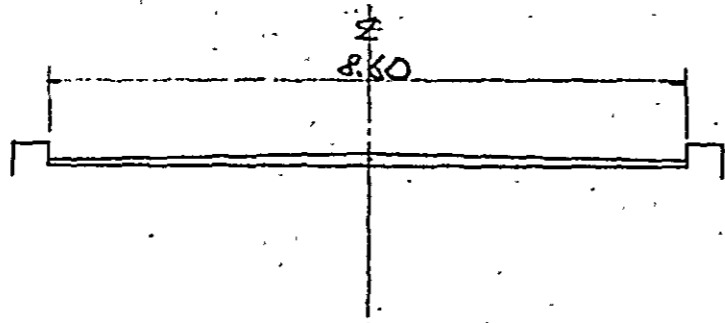
(單軌H形鋼桁橋)
(H.B.B.C)



(單軌合成鋼板桁橋)

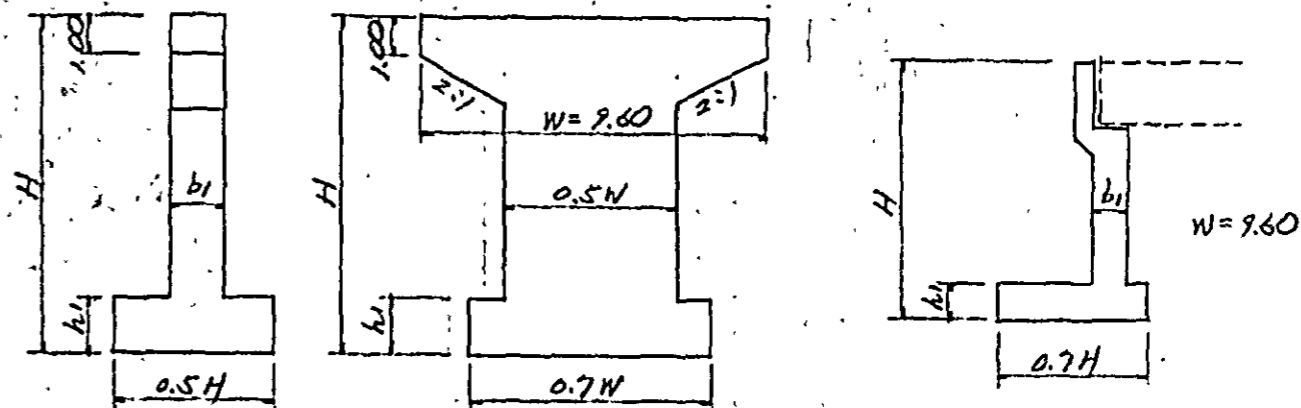


(三層間連續鋼箱桁橋)
(非合成)



UNIT MATERIAL LIST OF SUPERSTRUCTURE
(PER M²)

ITEM	CONCRETE		STEEL		TOTAL
	CLASS "A"	GIRDER SS-41	REINFORCING STEEL SD-30		
			T	T	
	M ³	T	T	T	
(H.B.B.C) 單軌H形鋼桁橋	0.26	0.15	0.070	0.220	
單軌合成鋼板桁橋	0.26	0.17	0.070	0.290	
三層間連續鋼箱桁橋	0.26	0.20	0.070	0.270	



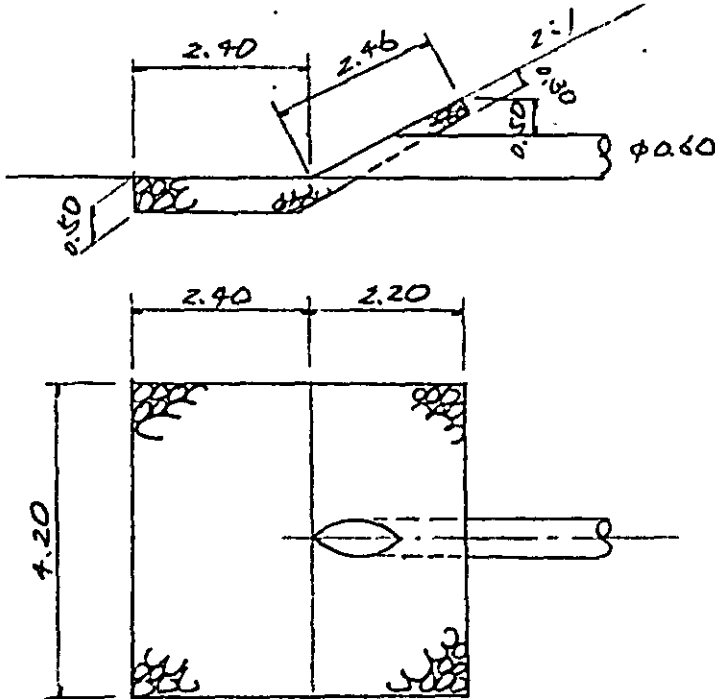
UNIT MATERIAL LIST OF SUBSTRUCTURE

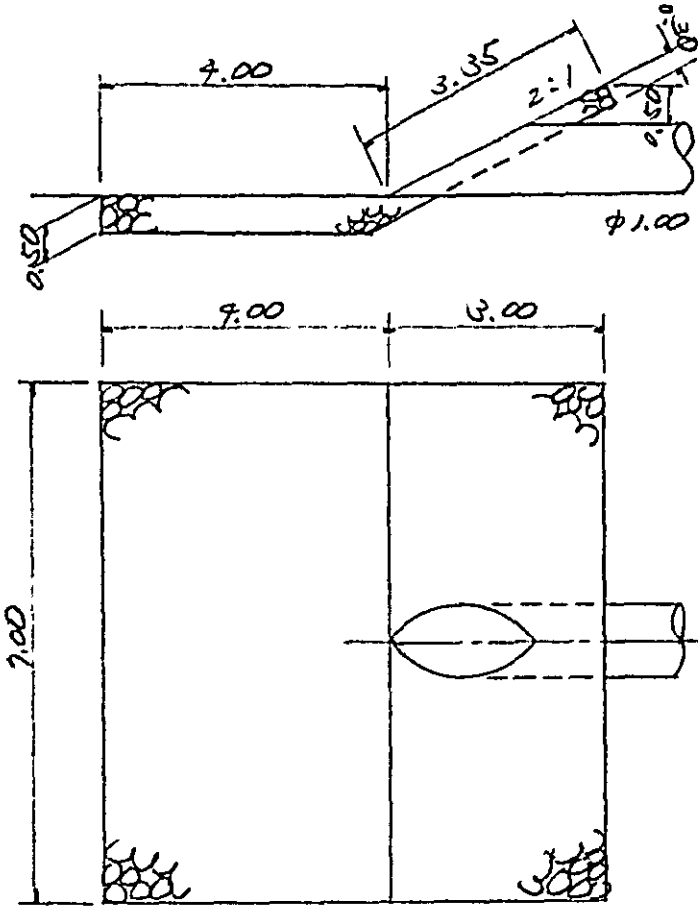
ITEM	DIMENSION			UNIT MATERIALS (PER ONE)			
	H	h ₁	b ₁	CONCRETE CLASS "B"	REINFORC- ING STEEL SD-30	EXCAVATION ROCK	REMARKS
	M	M	M	M ³	T		
ABUT	4.0	1.0	1.0	61.0	4.3	240	70 kg/m ³
	5.0	"	"	78.0	5.5	270	"
	6.0	"	"	94.0	6.6	300	"
	7.0	"	"	110.0	7.7	340	"
PIER	8.0	1.5	1.5	103.0	10.3	230	100 kg/m ³
	9.0	"	"	115.0	11.5	240	"
	10.0	"	"	128.0	12.7	260	"
	11.0	2.0	2.0	181.0	18.1	280	"
	12.0	"	"	198.0	19.8	300	"
	13.0	"	"	214.0	21.4	320	"
	16.0	"	"	263.0	26.3	360	"

5 5 推工 数量計算

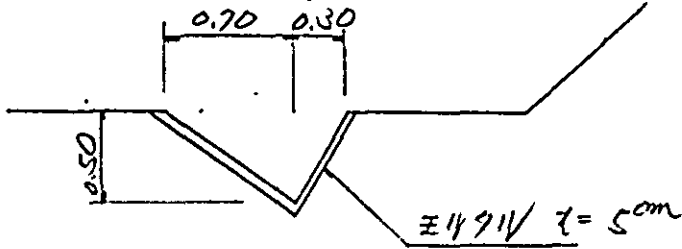
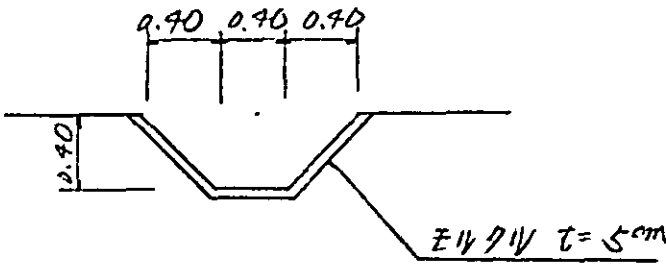
種工数量表

項目	単位	Aルート			Bルート	摘要
		(A)-1	(A)-2	(A)-3		
グラウト石積工	M ²	513	1586	965	1334	
水廻工	"	1223	3776	1987	2832	
コンクリート吹付工	"	700	15590	12894	35725	
植生工	切土	4810	20331	25006	22974	
	盛土	30030	27260	13185	980	
交通標識工	KM	2	5	4	4	
路面表示工	Liter	456	1165	900	1001	
カーブレール工	M	1640	3400	2670	2595	

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>(1) グラウト石張工</p> <p>1) φ0.60用 巻, 12</p>  <p>グラウト石張工 $1.20 \times 1.86 = 20.4$ ^{m²/4ft}</p> <p>Ⓐ-1 20.4 ^{m²/4ft} $\times 5 \times 2 = 204$ ^{m²}</p> <p>Ⓐ-2 $20.4 \times 8 \times 2 = 326$ "</p> <p>Ⓐ-3 $20.4 \times 6 \times 2 = 245$ "</p> <p>Ⓑ $20.4 \times 10 \times 2 = 408$ "</p>	

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>2) $\phi 1.00$ 用 杏, 吐 D</p>  <p>The drawing shows a side view of a pipe with a diameter of $\phi 1.00$. The pipe has a horizontal section of length 4.00 and a sloped section of length 3.35 with a 2:1 slope. The vertical height of the sloped section is 1.35. Below this is a plan view of a rectangular area with a total width of 7.00 and a total length of 13.00 (divided into 9.00 and 4.00). A pipe with diameter $\phi 1.00$ is shown passing through the center of the rectangle.</p> <p>グラウト石張工 $7.00 \times 1.35 = 51.45$ ^{m²/1ft}</p> <p>Ⓐ-1) $51.45 \times 3 \times 2 = 309$ ^{m²}</p> <p>Ⓐ-2) $51.45 \times 9 \times 2 = 926$ "</p> <p>Ⓐ-3) $51.45 \times 7 \times 2 = 720$ "</p> <p>Ⓑ) $51.45 \times 9 \times 2 = 926$ "</p>	

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>3) ボックス・カルバート各口部 (A-2)</p> <p>(A)-2 $(5.00 + 3.35) \times 40.00 = 337 \text{ m}^2$</p> <p>グラウト石積工総計</p>	
	(A)-1 =	513 ^{m²}
	(A)-2 =	1526 "
	(A)-3 =	965 "
	(B) =	1337 "

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>(2) 水踏工</p> <p>1) 路肩水踏</p>  <p>$E14711/ (0.86 + 0.58) \times 1.00 = 1.44 \text{ m}^2/\text{m}$</p> <p>2) 法肩水踏</p>  <p>$E14711/ (2 \times 0.57 + 0.40) \times 1.00 = 1.57 \text{ m}^2/\text{m}$</p>	

路肩水陸工 (A)-1

測 点	形 状 寸 法	左 右	数 量	摘 要
STA -12-50 ~-8-50		R	400	
-4-50 ~-2		R	150	
延長計 =			550 m	
$\text{E19100張面積} = 1.44 \frac{\text{m}^2}{\text{m}} \times 550 \text{ m} = 792 \text{ m}^2$				

铁路水路工 ㉠-2

测 点	形 状 寸 法	左 右	数 量 (m)	摘 要
STA: 2+35 ~ 2+85		R	50	
4+75 ~ 5+60		R	75	
6+15 ~ 6+65		R	50	
10+35 ~ 11+50		R	115	
12+50 ~ 13+75		R	125	
14+45 ~ 15+25		R	80	
15+80 ~ 16+15		L	35	
17+50 ~ 18+20		R	70	
18+70 ~ 19+85		R	115	
22+25 ~ 22+75		R	50	

路肩水路工 ㊶-2

測 点	形 状 寸 法	左 右	数	尺(m)	摘 要
STA. 26+50 ~27+50		R	100		
29+70 ~30+35		R	65		
31+25 ~31+75		R	50		
32+15 ~32+65		R	50		
33+60 ~34+30		R	70		
37+30 ~37+80		L	50		
38+75 ~39+50		L	75		
38+75 ~47+50		R	875		
45+50 ~46+50		L	100		
	延長計	=	2200		
	E.V.V.V.表面積 = $1.99 \text{ m}^2/\text{m} \times 2200 \text{ m} = 3168 \text{ m}^2$				

路肩水踏工 (A)-3

測 点	形 状 寸 法	左 右	数	量	摘 要
STA. 100+00					
~ 101+00		L	100		
113+00					
~ 117+00		R	200		
119+10					
~ 121+10		R	200		
123+70					
~ 125+00		R	130		
127+00					
~ 129+00		L	200		
129+00					
~ 133+00		R	400		
137+50					
~ 139+00		L	150		
※ 長計			=	1380 ^m	
土列張面積			=	1.49 ^{m²/m} × 1380 ^m	= 1987 ^{m²}

跨肩水路工 (B)

测点	形状寸法	左右	数	量 (m)	摘	要
STA 3+50						
~ 4+50		L		100		
6+50						
~ 7+50		R		100		
9+50						
~ 10+50		R		100		
11+50						
~ 13+50		L		200		
19+50						
~ 20+15		R		65		
21+50						
~ 22+50		R		100		
22+50						
~ 23+50		L		100		
24+50						
~ 26+40		L		190		

路肩水路工 (B)

測 点	形 状 寸 法	左 右	数 量 (m)	摘 要
STA. 29+70				
~ 30+25		R	55	
33+50				
~ 34+50		R	100	
37+50				
~ 38+50		R	100	
41+50				
~ 43+50		R	200	
43+50				
~ 44+00		L	50	
44+80				
~ 45+70		L	90	
延長計 =			1550 m	
$\text{排水路面積} = 1.44 \frac{\text{m}^2}{\text{m}} \times 1550 \text{ m} = 2232 \text{ m}^2$				

法 房 水 路 (A)-2

STATION	延長 (m)	備 考	STATION	延長 (m)	備 考
	110			50	
				45	
				190	
計	110		計	285	
	<u>延長合計</u>			<u>395 M</u>	
	$\text{平均水深面積} = 1.54 \text{ m}^3/\text{m} \times 395 \text{ m} = 608 \text{ m}^2$				

法用水路 (B)

STATION	延長 (m)	備考	STATION	延長 (m)	備考
3+95 ~ 4+10	65		37+60 ~ 37+95	35	
5+80 ~ 6+80	100				
15+40 ~ 15+70	30				
16+80 ~ 17+70	90				
31+30 ~ 31+70	40				
37+65 ~ 37+95	30				
計	355			35	
	延長合計		390 m		
	E11910延長面積 = 1.54 × 390 = 600 m ²				

(3) コンクリート吹付工 (参考用)

コンクリート吹付工計 算 書 ㊦-1

位 置		切土部 (岩)				摘 要				
		距 離	法 長	平均法長	平 米					距 離
21	80									
-21										
-20										
-19										
-18										
-17										
-16	100	0								
-15	100	1.6	0.8	80						
-14	100	1.0	1.3	130						
-13	100	2.7	1.9	190						
-12	100	0.8	1.8	180						
-11	100	0	0.4	40						
-10										
-9										
-8	100	0								
-7	100	0.8	0.4	40						
-6	100	0	0.4	40						
-5										
-4										
-3										
-2										
		総計		700						

コンクリート吹付工計算書 ㊤-2

位 置		切 土 部 (岩)								摘 要
		距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米	
号	米									
2			284							
2	70	70	0	142	9940					
3		30	0	0	0					
4		100	154	77	7700					
4	50	50	86	120	6000					
5		50	0.6	46	2300					
6		100	1.2	0.9	900					
6	30	30	0	0.6	180					
7		70	1.2	0.6	420					
8		100	3.7	2.5	2500					
9		100	3.3	3.5	3500					
9	30	30	4.8	4.1	1230					
10		70	2.9	3.9	2730					
10	70	70	0	1.5	1050					
11			0							
12		100	1.7	0.9	900					
13		100	0	0.9	900					
13	50		0							
14		50	11.7	5.9	2950					
14	90	90	0	5.9	5310					
15										
				小 計	48510					

コンクリート吹付工計算書 ①-2

位置		切土部 (巻)								摘要
		距離	法長	平均法長	平米	距離	法長	平均法長	平米	
15	50	50	224	112	5600					
15	60	10	213	219	2190					
16		40	55	134	5360					
16	30	30	0	28	840					
17		70	18	09	630					
18		100	0	09	900					
18	40									
19										
19	70		0							
20		30	84	42	1260					
20	20	20	75	80	1600					
20	50	30	30	53	1590					
21		50	62	46	2300					
22		100	15	39	3900					
22	50	50	0	08	400					
23		50	41	21	1050					
23	50	50	29	35	1750					
24		50	0	15	750					
24	20									
25										
26										
27			0							
28		100	151	76	7600					
29		100	132	142	14200					
29	40	40	57	95	3800					
					小計	55720				

ソリト付工計算書 ㊶-2

位 置		切 土 却 (㊶)								備 考
		距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米	
杆	米									
30		60	0	2.9	1740					
30	70	70	5.8	2.9	2030					
31		30	6.8	6.3	1890					
31	50	50	0	3.4	1700					
32		50	2.3	1.2	600					
32	30	30	0	1.2	360					
33		70	20.2	10.1	7070					
33	20	20	20.3	20.3	4060					
34		80	0	10.2	8160					
34	60	60	6.1	3.1	1860					
35		40	0	3.1	1240					
35	40									
36			0							
37		100	3.5	1.8	1800					
37	60	60	1.9	2.7	1620					
38		40	21.2	11.6	4640					
38	50	50	15.2	18.2	9100					
39		50		7.6	3800					
40										
41										
42										
43										
44										
45										
46										
				小計	51670					

位置		切土部(岩)								摘要
		距離	法長	平均法長	平米	距離	法長	平均法長	平米	
47										
48										
49										
50										
51										
52										
53										
				小計	0					
				総計	15590 ^M 0					

現直改良

位 號	切土部 (%)				距離	法 長	平均法長	平 米	摘 要
	距 離	法 長	平均法長	平 米					
100									
102									
104									
106		200	4.1	2.1	420.0				
108		200		2.1	420.0				
110		200	8.0	4.0	800.0				
112		200	4.5	6.3	1260.0				
114		200	3.6	4.1	820.0				
116		200		1.8	360.0				
118		200	15.3	7.7	1540.0				
120+70		220		7.7	1694.0				
122		180	2.0	1.0	180.0				
123+40		140	2.4	2.2	308.0				
124		60		1.2	72.0				
126		200	13.1	6.6	1320.0				
128		200	2.6	8.4	1680.0				
130		200	1.4	2.0	400.0				
132		200	0.9	1.2	240.0				
134		200	2.4	1.7	340.0				
135		100	7.1	4.8	480.0				
136		100		3.6	360.0				
136+15									
137									
138									
139									
					12694.0				

コンクリート吹付工 計 算 書 ⑧

位 置		切 土 部 (岩)								摘 要
		距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米	
杆	米									
57A										
	1+650		59							
	2+00	93.5	309	18.4	17204					
	3+00	100	257	28.3	2830					
	4+00	100	0	12.9	1290					
	5+00	100	1.6	0.8	80					
	6+00	100	0	0.8	80					
	7+00	100	1.8	1.9	190					
	8+00	100	1.8	2.8	280					
	9+00	100	1.76	11.7	1170					
	10+00	100	9.3	12.5	1350					
	11+00	100	2.2	5.8	580					
	12+00	100	0.7	1.5	150					
	13+00	100	0	0.4	40					
	14+00				9960.4					
	BM-1									橋梁 L=90m
	14+90		61							
	15+00	10	61	6.1	61					
	15+50	50	0	3.1	155					
	16+00	50	8.9	4.5	225					
	17+00	100	22.6	15.8	1580					
	18+00	100	0	11.3	1130					
	19+00	100	2.1	1.1	110					
	20+00	100	8.5	5.3	530					
	20+15	15	8.5	8.5	127.5					
	BM-2				3918.5					橋梁 L=80m
	20+95		1.5							
	21+00	5	1.5	1.5	7.5					

コンクリート吹付工計算書 ⑧

位置		切土和(岩)								摘要
		距離	法長	平均法長	平米	距離	法長	平均法長	平米	
杆	米									
07A			1.5							
22+00		100	4.9	3.2	320					
23+00		100	4.0	4.5	450					
24+00		100	0	2.0	200					
25+00					977.5					
26+00			0							
26+80		80	30.7	15.2	1212					
27+00		70	19.9	25.3	506					
27+60		60	1.9	10.9	654					
28+00		20	15.9	8.9	256					
28+50		50	31.1	23.5	1175					
29+00		150	3.0	19.6	980					
29+40		40	1.7	4.9	196					
					5099					

(4) 植生工 (参考用)

植生工計算書 ㊦-1

位 置	盛土部				切土部 (表土)				摘 要
	距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米	
21-80	80	1.5			80	0.3			
21	100	0.3	0.9	90	100	0	0.2	20	
20	100	45.4	22.9	2290					
19	100	46.2	45.8	4580					
18	100	5.0	25.6	2560					
17	100	26.5	15.8	1580					
16	100	37.3	31.9	3190	100	0			
15	100	0	18.7	1870	100	5.0	2.5	250	
14	100	9.2	4.6	460	100	6.3	5.7	570	
13	100	11.0	10.1	1010	100	6.9	6.6	660	
12	100	7.6	9.3	930	100	6.7	6.8	680	
11	100	19.5	13.6	1360	100	0.8	3.8	380	
10	100	12.2	15.9	1590	100	5.2	3.0	300	
9	100	9.7	11.0	1100	100	5.2	5.2	520	
8	100	10.0	9.9	990	100	5.3	5.3	530	
7	100	0	5.0	500	100	5.2	5.3	530	
6	100	9.8	4.9	490	100	0	2.6	260	
5	100	25.3	17.6	1760					
4	100	20.0	22.7	2270	100	0			
3	100	3.8	11.9	1190	100	0.9	0.5	50	
2	100	0.5	2.2	220	100	0.3	0.6	60	
			総計	30030		総計		5810	

植生工計算書 (A)-2

位 置		盛 土 部				切 土 部 (表土)				簡 要	
		距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米		
2							68				
2	70		0			70	20	44	3080		
3		30	29	15	450	30	0	10	3000		
4		100	0	15	1500	100	53	27	2700		
4	50					50	70	62	3100		
5			0			50	53	62	3100		
6		100	107	54	5400	100	74	64	6400		
6	30	30	90	99	2970	30	0	37	1110		
7		70	0	45	3150	70	50	25	1750		
8						100	69	60	6000		
9						100	67	68	6800		
9	30					30	77	72	2160		
10			0			70	44	61	4270		
10	70	70	95	48	3360	70	29	37	2590		
11		30	58	77	2310	30	25	27	810		
12		100	0	29	2900	100	64	45	4500		
13		100	59	30	3000	100	23	44	4400		
13	50	50	87	73	3650	50	32	28	1400		
14		50	0	44	2200	50	69	51	2550		
14	90					90	12	41	3690		
15						10	26	19	190		
				小計	3089.0					小計	6360.0

植生工計算書 ㊟-2

位 置		盛 土 部				切 土 部 (表土)				摘 要	
		距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米		
15	50					50	63	40	2000		
15	60					10	59	61	610		
16			0			40	91	75	3000		
16	30	30	75	38	1140	30	0	46	1380		
17		70	0	38	2660	70	60	30	2100		
18		100	55	28	2800	100	19	40	4000		
18	40	40	132	94	3760	40	0	10	400		
19		60	10	71	4260	60	46	23	1380		
19	70	70	20	15	1050	70	38	42	2940		
20		30	0	10	300	30	51	45	1350		
20	20					20	57	54	1080		
20	50					30	65	61	1830		
21						50	76	71	3550		
22			0			100	50	63	6300		
22	50	50	78	39	1450	50	18	34	1700		
23		50	0	39	1950	50	62	40	2000		
23	50		0			50	54	52	2900		
24		50	235	118	5900	50	0	27	1350		
24	20	20	294	265	5300						
25		80	518	406	32480						
26		100	497	498	49800		0				
27		100	51	264	26400	100	10	05	500		
28		100	0	26	2600	100	84	47	4700		
29						100	118	101	10100		
29	40					40	92	105	4200		
小計					142350	小計					59370

植生工計算書 (A)-2

位 置		盛 土 部				切 土 部 (表土)				換 算	
		距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米		
杆	米										
30						60	24	5.8	3480		
30	70		0			70	63	4.4	3080		
31		30	53	27	810	30	90	7.7	2310		
31	50	50	0	27	1350	50	0	4.5	2250		
32		50	22.5	11.3	5650	50	103	5.2	2600		
32	30	30	11.0	16.8	5040	30	37	7.0	2100		
33		70	0	5.5	3850	70	76	5.7	3990		
33	20					20	81	7.9	1580		
34						80	50	6.6	5280		
34	60		0			60	83	6.7	4020		
35		40	31.0	15.5	6200	40	0	4.2	1680		
35	40	40	31.7	31.4	12560						
36		60	73	19.5	11700		0				
37		100	0	3.7	3700	100	63	3.2	3200		
37	60					60	55	5.9	3540		
38						40	69	6.2	2480		
38	50					50	74	7.2	3600		
39			0			50	59	6.7	3350		
40		100	26	1.3	1300	100	30	4.5	4500		
41		100	0	1.2	1200	100	40	3.5	3500		
42		100	71	3.6	3600	100	40	4.0	4000		
43		100	68	7.0	7000	100	40	4.0	4000		
44		100	47	5.8	5800	100	28	3.4	3400		
45		100	40	4.4	4400	100	29	2.9	2900		
46		100	0	2.0	2000	100	74	5.2	5200		
				小計	76160					小計	76040

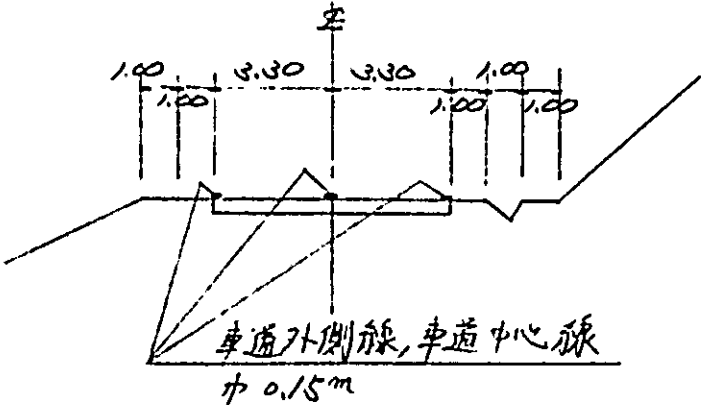
位 種	本	盛土部				切工部 (表工)				備 考
		距離	法長	平均法長	平米	距離	法長	平均法長	平米	
100							0.4			
102	200	10.1	5.1	1020.0	200		0.2	40.0		
104	200	7.9	9.0	1800.0	200					
106	200	2.0	5.0	1000.0	200	9.5	4.8	960.0		
108	200	9.2	5.6	1120.0	200		4.8	960.0		
110	200		4.6	920.0	200	8.2	4.1	820.0		
112	200				200	7.0	7.6	1520.0		
114	200				200	7.1	7.1	1420.0		
116	200	0.5	0.3	60.0	200	6.7	6.9	1380.0		
118	200		0.3	60.0	200	6.9	6.8	1360.0		
120+20	220	1.9	1.0	220.0	220	0.9	3.9	858.0		
122	180		1.0	180.0	180	16.7	8.8	1584.0		
123+40	140	3.3	1.7	238.0	140	6.6	11.7	1638.0		
124	60	5.5	4.4	264.0	60	1.6	4.1	246.0		
126	200	2.0	3.8	760.0	200	11.6	6.6	1320.0		
128	200		1.0	200.0	200	7.5	9.6	1920.0		
130	200	1.0	0.5	100.0	200	10.9	9.2	1840.0		
132	200	3.1	2.1	420.0	200	14.2	12.6	2520.0		
134	200		1.6	320.0	200	10.6	12.4	2480.0		
135	100				100	8.1	9.4	940.0		
136	100	29.4	14.7	1470.0	100		4.1	410.0		
136+55	55	9.3	19.4	1067.0	55					
137	45	24.2	16.8	756.0	45					
138	100		12.1	1210.0	100	6.7	3.4	340.0		
139	100				100	2.3	4.5	450.0		
				13185.0				25006.0		

植生計算書 (B)

位 置		登 土 部				切 土 部 (表土)				摘 要	
		距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米		
1	6.50										
2	+00					93.5	73	67	626.5		
3	+00					100	86	80	800		
4	+00					100	58	72	720		
5	+00		0			100	82	70	700		
6	+00	100	20	10	1000	100	0	41	410		
7	+00	100	0	10	1000	100	38	1.9	190		
8	+00				2000	100	67	53	530		
9	+00					100	88	78	780		
10	+00					100	86	87	870		
11	+00					100	70	78	780		
12	+00					100	55	62	620		
13	+00		0			100	39	29	490		
14	+00	100	15	08	800	100	6	1.9	190		
15	+00								7726.3	特殊 L=90M	
16	+90						85				
17	+00					10	85	85	850		
18	+50					50	0	43	215		
19	+00					50	67	34	170		
20	+00		0			100	76	72	720		
21	+00	100	11	06	600	100	0	38	380		
22	+00	100	3.8	25	2500	100	34	17	170		
23	+00	100	0	19	190	100	31	33	330		
24	+15				580	15	31	31	47		
25	+00								2117	特殊 L=80	
26	+85						52				
27	+00					5	52	52	26		

植生工計算書 ⑧

位 置		盛 工 部				切 工 部 (表工)				摘 要
		距 離	法 長	平均法長	平 米	距 離	法 長	平均法長	平 米	
坪	米									
29+00							5.3			
30+00						60	2.8	6.6	396	
30+50						50	5.1	6.5	325	
31+00		50	0			50	6.3	5.7	285	
32+00		100	1.9	1.0	100	100	16.6	11.5	1150	
33+00		100	0	1.0	100	100	5.4	11.0	1100	
34+00						100	2.5	4.0	400	
35+00						100	4.6	3.6	360	
36+00						100	5.7	5.2	520	
37+00						100	5.0	5.6	560	
38+00						100	7.8	6.6	660	
38+50						50	7.8	7.8	390	
39-									6146	橋梁 L=100m
39+50							3.6			
40+00						50	3.6	3.6	180	
41+00						100	4.4	4.0	400	
42+00						100	7.0	5.3	530	
43+00						100	7.1	7.1	710	
44+00						100	3.2	5.2	520	
45-									2340	橋梁 L=80m
45+80							9.4			
45+00						20	9.4	9.4	188	
45+70						70	0.3	0.9	323	
									531	
合計					980 ^{m²}				22,977 ^{m²}	

KIND	CALCULATION	QUANTITY
	<p>(5) 路面表示工</p>  <p>车道外侧线, 车道中心线 φ 0.15m</p> $0.15^m \times 3 \times 1.00^m \times 0.5 \frac{1}{m^2} = 0.225 \frac{1}{m}$ <p>①-1 $0.225 \frac{1}{m} \times 2,029.5^m = 456.2^1$</p> <p>①-2 $" \times 5,177.5 = 1,164.9^1$</p> <p>①-3 $" \times 4,000 = 900.0^1$</p> <p>② $" \times 4,447.5 = 1,000.7^1$</p>	

ガードV-V工 (B)

STATION	延長 (m)	備考	STATION	延長 (m)	備考
	100			500	
	30			385	
	90			90	
	40			135	
	30			510	
				40	
				30	
				135	
				90	
				80	
				20	
				175	
				80	
				75	
計	290m			2305m	
延長合計 = 2595m					

§ 6. 比較路線工費算出書

取付遺跡工(新設道路)内訳書(2)ホマ例 ㊸

金 円也

工種	種別	細目	單位	數量	單價		金額		合計 (円)	摘要
					内賃(円)	外賃(円)	内賃(円)	外賃(円)		
2.排水工		φ400(CIF)	m	130	0	19,760	53,654	13,982,800	29,763,422	
		φ (布設)	"	130	177,52	23,490	23,078	3,703,700	10,965,554	含有PI口工
		φ1000(CIF)	"	90	0	31,200	0	2,808,000	3,808,000	
		φ (布設)	"	90	339,73	59,470	70,576	7,902,300	13,281,068	含有PI口工
3.鋼表工										
		型工								
		φ150mm×H T=20cm	m ²	5,810	57,45	6,290	333,785	76,544,905	134,343,905	各 500mm×500mm
		φ150mm×H T=15cm	"	0	57,86	2,170	0	0	0	
4.構造物工		表層工	m ²	31,250	7,10	785	221,875	24,843,750	89,853,125	W=66mm
		コンクリート A	m ³	9,140	128,59	20,000	2,006,779	622,278,800	1,210,265,047	700mm×100mm 橋梁下部工
		" C	"	0	114,93	18,500	0	0	0	雨水路
		" D	"	3,730	125,56	13,000	430,671	44,570,000	170,776,603	含有基礎砕石
	" E	"	180	128,59	20,000	100,300	15,600,000	44,987,900	橋梁上部工	
	鉄筋	SD-30(CIF)	t	954	0	153,790	0	146,715,660	146,715,660	

取付道路工(新設道路)内訳書(3) 本之例 (8)

金 円也

工 程	種 別	細 目	單 位	數 量	單 價		金 額		合 計 (円)	備 考
					内 貨 (円)	外 貨 (円)	内 貨 (円)	外 貨 (円)		
	鉄 筋	組立加工	t	954	205.51	83.410	196,057	79,523,110	137,017,891	
	鋼 材	SS-41 (SIF)	t	510	0	160,000	0	81,600,000	81,600,000	
		加工	t	510	204.78	140,000	104,438	71,400,000	102,000,334	
S. 雑工							52,408	31,377,720	46,733,264	
	水 路 工	7.119.14 7=5cm	m ²	2,830	10.86	940	30,734	2,660,200	11,665,262	
	交通標識工		Km	+	232.60	16,300	958	65,520	346,214	
	路面表示工	0.5/m ²	l	1,000	1.32	390	1,320	390,000	776,760	
	ガード工	GR-B-TE	m	2,600	7.46	10,870	19,396	28,262,000	33,945,028	
計							4,408,264	1,922,225,670	3,212,827,022	

