

数 量 計 算 書

街路築造工事（区 1 0 . 5 － 2 号線外 1 路線）

数量総括表

[illegible]

数量総括表

[illegible]

数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	数 量
(道路改良)			
道路土工			
掘削工			
掘削		土量計算書より	= 498.6 m3
残土処理工			
土砂等運搬		498.6	= 498.6 m3
排水構造物工			
作業土工			
基面整正		$(0.80 + 105.90 + 0.85) * 0.67$	= 72.1 m2
床掘り (掘削)		U型側溝 $(1.04*0.9*4.0) + (1.04*1.0*5.7) + (1.04*0.6*(100.7+10.3))$	= 78.9 m3
		集水樹B, E $(1.04*0.9*0.8) + (1.04*0.7*0.8)$	= 1.3 m3
		暗渠排水管 $((7.3+1.8+9.9)*0.8*0.4) + ((0.8+7.3+0.8)*0.8*1.0)$	= 13.2 m3
		計 $78.9 + 1.3 + 13.2$	= 93.4 m
埋戻し	発生土	U型側溝 $(0.5*(0.9-0.19)*4.0) + (0.5*(1.0-0.19)*5.7) + (0.5*(0.6-0.19)*(100.7+10.3)) - (0.5*(0.35-0.19)*7.2)$	= 25.9 m3
		集水樹 $(0.5*(0.9-0.19)*0.8) + (0.5*(0.7-0.19)*0.8)$	= 0.5 m3
		暗渠排水管 $((7.3+1.8+9.9)*0.8*0.4) + ((0.8+0.8)*0.8*1.0) + (7.3*0.8*0.4) - (0.108*0.108*3.14*27.9)$	= 8.7 m3
		計 $25.9 + 0.5 + 8.7$	= 35.1 m
土砂等運搬		$93.4 - 35.1$	= 58.3 m3
側溝工			
プレキャストU型側溝	U300×300 車道用	105.9	= 105.9 m
プレキャストU型側溝	U300×300 歩車道用	$100.7 + 10.3$	= 111.0 m
プレキャストU型側溝	U300×500 歩車道用	4.0	= 4.0 m
プレキャストU型側溝	U300×600 歩車道用	5.7	= 5.7 m
側溝蓋	U300 車道用	105.9	= 105.9 m
側溝蓋	U300 歩車道用	$111.0 + 4.0 + 5.7$	= 120.7 m
集水樹工			
集水樹A	570×800×700H 車道用	1.0	= 1.0 箇所
集水樹B	540×800×800H 歩道用	1.0	= 1.0 箇所
集水樹C	570×800×600H 車道用	1.0	= 1.0 箇所
集水樹D	570×850×600H 車道用	1.0	= 1.0 箇所
集水樹E	540×800×600H 歩道用	1.0	= 1.0 箇所

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

掘削土量計算書

[illegible]

置換数量計算書

[illegible]

車道舗装面積計算書

[illegible]

歩道舗装面積計算書

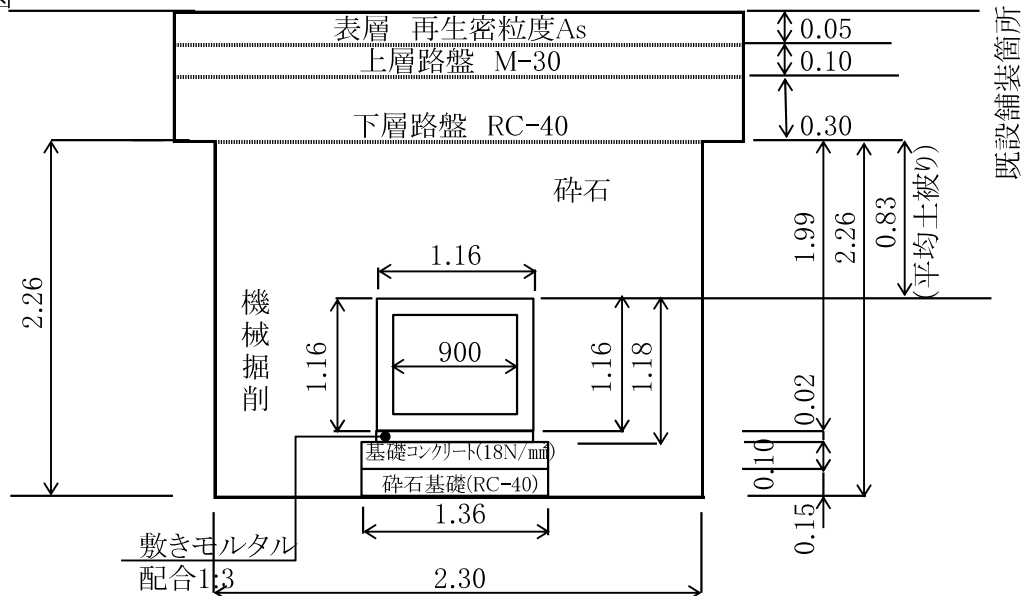
[illegible]

カルバート工数量計算

[illegible][illegible]

ボックスカルバート 900 × 900

掘削延長 L= 40.27 m (内舗装延長 L= 11.30 m)
 平均掘削深 H= ((5.78 - 3.53) + (5.70 - 3.44)) ÷ 2 = 2.26
 軽量鋼矢板 LSP-II型 L= 2.50 m
 略図



作業土工	2.30 × 2.26 × 40.27	
床掘 (掘削)	- 25.99 × 0.05	= 208.02 m ³
埋戻工 (砕石RC40)	(2.30 × 2.26 - 1.16 × 1.18 - 1.36 × 0.25) × 40.27 - 11.30 × 0.45	= 135.43 m ³
土砂等運搬	208.02	= 208.02 m ³
付帯工		
舗装版切断	11.30 × 2.00	= 22.60 m
舗装版破碎	11.30 × 2.30	= 25.99 m ²
下層路盤	11.30 × 2.30	= 25.99 m ²
上層路盤	11.30 × 2.30	= 25.99 m ²
表層	11.30 × 2.30	= 25.99 m ²
濁水運搬処理	1.00	= 1.00 台
As殻運搬処理	25.99 × 0.05	= 1.30 m ³
軽量鋼矢板建込延長	40.27	= 40.27 m
仮設工		
軽量鋼矢板引抜延長	40.27	= 40.27 m
軽量支保材	40.27	= 40.27 m
軽量鋼矢板枚数		
1ロット = 15.00 m	(15.00 ÷ 0.25) × 2.00	≒ 120 枚
腹起し本数		
1ロット = 15.00 m	(15.00 ÷ 4.00) × 2.00	≒ 8 本
切梁本数		
1ロット = 15.00 m	(2.00 ÷ 4.00) × 15.00	≒ 8 本
運搬費		
仮設材運搬費	120 × 0.0148 × 2.5 + 8 × 0.0298 + 8 × 0.0226	= 4.859 t

布設延長 L = 40.27 = 40.27 m

材 料

規格・内径・長さ	種 別			数 量	
900×900×2000	標 準	オス有り	メス有り	17	個
900×900×950	調整品	オス有り	メス無し	1	個
900×900×950	調整品 落とし込み	オス無し	メス無し	1	個
900×900×950	調整品	オス無し	メス有り	1	個
900×900×1090	〃	オス有り	メス有り	1	個
900×900×940	斜角品	オス有り	メス無し	1	個
900×900×1228	〃	オス無し	メス有り	1	個
計				23	個

品 名	種 別	数 量	
差し筋(落とし込み部)	D13	36	本

落とし込み部

型 枠 1.46 × 0.65 × 2 + 1.46 * 0.3 * 4 + 0.3 * 1.16 × 2 = 4.35 m2

コンクリート 1.46 × 1.76 × 0.65 - 1.16 * 1.16 * 0.65 = 0.80 m3