

数 量 計 算 書

土 工

耕土掘削	別紙 平均断面法数量計算書より 0.00	=	0 m ³
土砂掘削	別紙 平均断面法数量計算書より 779.50 - 745.50 × 0.10	= 704.95 =	700 m ³
路床盛土	別紙 平均断面法数量計算書より 0.00	=	0 m ³
床掘	別紙 平均断面法数量計算書より 59.42	=	60 m ³
埋戻	別紙 平均断面法数量計算書より 46.81	=	50 m ³
残土処理（表土）	（土量変化率 C=1.0） 0.00	=	0 m ³
残土処理（土砂）	（土量変化率 C=0.9） 704.95 + 59.42 - (0.00 + 46.81) ÷ 0.9	=	710 m ³
基面整正	別紙 基面整正数量調書より 140.0	=	140 m ²
切土法面整形	別紙 平均断面法数量計算書より (R) (L) 0.00 + 13.57	=	10 m ²
盛土法面整形	別紙 平均断面法数量計算書より (R) (L) 0.00 + 0.00	=	0 m ²

土 工 計 算 書

測 点	单距離	耕土掘削 (m3)			土砂掘削 (m3)			床 掘 (m3)			路床盛土 (m3)			埋 戻 (m3)		
		断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量
498.00		0.0			7.6			0.3			0.0			0.2		
500.00	2.00	0.0	0.00	0.00	7.6	7.60	15.20	0.3	0.30	0.60	0.0	0.00	0.00	0.2	0.20	0.40
510.75	10.75	0.0	0.00	0.00	7.6	7.60	81.70	0.3	0.30	3.23	0.0	0.00	0.00	0.2	0.20	2.15
510.75	0.00	0.0	0.00	0.00	8.0	7.80	0.00	2.0	1.15	0.00	0.0	0.00	0.00	1.9	1.05	0.00
520.00	9.25	0.0	0.00	0.00	8.0	8.00	74.00	2.0	2.00	18.50	0.0	0.00	0.00	1.9	1.90	17.58
526.75	6.75	0.0	0.00	0.00	8.0	8.00	54.00	2.0	2.00	13.50	0.0	0.00	0.00	1.9	1.90	12.83
526.75	0.00	0.0	0.00	0.00	7.7	7.85	0.00	0.3	1.15	0.00	0.0	0.00	0.00	0.2	1.05	0.00
540.00	13.25	0.0	0.00	0.00	7.7	7.70	102.03	0.3	0.30	3.98	0.0	0.00	0.00	0.2	0.20	2.65
553.20	13.20	0.0	0.00	0.00	7.7	7.70	101.64	0.3	0.30	3.96	0.0	0.00	0.00	0.2	0.20	2.64
553.20	0.00	0.0	0.00	0.00	7.7	7.70	0.00	0.9	0.60	0.00	0.0	0.00	0.00	0.4	0.30	0.00
559.20	6.00	0.0	0.00	0.00	7.7	7.70	46.20	0.9	0.90	5.40	0.0	0.00	0.00	0.4	0.40	2.40
559.20	0.00	0.0	0.00	0.00	7.7	7.70	0.00	0.3	0.60	0.00	0.0	0.00	0.00	0.2	0.30	0.00
560.00	0.80	0.0	0.00	0.00	7.7	7.70	6.16	0.3	0.30	0.24	0.0	0.00	0.00	0.2	0.20	0.16
580.00	20.00	0.0	0.00	0.00	7.5	7.60	152.00	0.3	0.30	6.00	0.0	0.00	0.00	0.2	0.20	4.00
600.00	20.00	0.0	0.00	0.00	7.1	7.30	146.00	0.1	0.20	4.00	0.0	0.00	0.00	0.0	0.10	2.00
600.08	0.08	0.0	0.00	0.00	7.1	7.10	0.57	0.1	0.10	0.01	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
計	102.08			0.00			779.50			59.42			0.00			46.81

基面整正 数量調書						
名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
			自	至		
車止めポスト		A=	* 2.50 /	10.0 =	0.0 m2	
防草ブロック工	一般	A=	* 3.80 /	10.0 =	0.0 m2	
防草ブロック工	切下げ	A=	* 3.80 /	10.0 =	0.0 m2	
防草ブロック工	乗入れ	A=	* 3.80 /	10.0 =	0.0 m2	
PLガッター工	一般	A=	75.0 * 4.30 /	10.0 =	32.3 m2	
PLガッター工	切下げ	A=	4.0 * 4.30 /	10.0 =	1.7 m2	
PLガッター工	乗入れ	A=	19.0 * 4.30 /	10.0 =	8.2 m2	
歩車道境界ブロック工	一般	A=	* 5.80 /	10.0 =	0.0 m2	
歩車道境界ブロック工	切下げ	A=	* 5.80 /	10.0 =	0.0 m2	
歩車道境界ブロック工	乗入れ	A=	* 5.80 /	10.0 =	0.0 m2	
地先境界ブロック工		A=	* 2.50 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×300標準	A=	86.0 * 6.70 /	10.0 =	57.6 m2	
自由勾配側溝	300×500標準	A=	* 6.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×600標準	A=	* 6.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×700標準	A=	* 6.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×800標準	A=	* 6.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	500×1000標準	A=	* 8.90 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×400標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×500標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×600標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×700標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×800標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×900標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×1000標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×1100標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×1300標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×1400標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×1500標準	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×300横断	A=	* 6.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×500横断	A=	* 6.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×600横断	A=	* 6.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×700横断	A=	* 6.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×1200横断	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	600×1300横断	A=	* 10.00 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	300×400土留	A=	2.0 * 10.70 /	10.0 =	2.1 m2	
自由勾配側溝	300×500土留	A=	2.0 * 11.20 /	10.0 =	2.2 m2	
自由勾配側溝	300×600土留	A=	2.0 * 11.50 /	10.0 =	2.3 m2	
自由勾配側溝	500×1000土留	A=	* 12.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	500×1100土留	A=	* 12.70 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	500×1200土留	A=	* 13.40 /	10.0 =	0.0 m2	

基面整正 数量調書

名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
			自	至		
自由勾配側溝	500×1300土留	A=	* 13.90 /	10.0 =	0.0 m2	
自由勾配側溝	500×1400土留	A=	* 14.40 /	10.0 =	0.0 m2	
卵形側溝	200型 標準部	A=	* 2.60 /	10.0 =	0.0 m2	
卵形側溝	200型 擁壁基礎部	A=	* 1.60 /	10.0 =	0.0 m2	
ベンチフリューム	BF-500	A=	* 6.50 /	10.0 =	0.0 m2	
ベンチフリューム	BF-600	A=	* 7.40 /	10.0 =	0.0 m2	
横断フリューム	OF-500	A=	* 7.60 /	10.0 =	0.0 m2	
横断フリューム	OF-600	A=	* 8.60 /	10.0 =	0.0 m2	
トランジションフリューム	TF-500	A=	* 8.00 /	10.0 =	0.0 m2	
トランジションフリューム	TF-600	A=	* 8.40 /	10.0 =	0.0 m2	
普通掛口工	FK-500	A=	* 6.50 /	10.0 =	0.0 m2	
台付管	φ300	A=	* 4.40 /	10.0 =	0.0 m2	
台付管	φ600	A=	* 6.50 /	10.0 =	0.0 m2	
ボックスカルバート	RC600×600	A=	* 10.60 /	10.0 =	0.0 m2	
鋼製街渠柵		A=	6 * 2.30 /	10.0 =	1.4 m2	
集水柵	NO. 1	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 2	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 3	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 4	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 5	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 6	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 7	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 8	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 9	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 10	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 11	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 12	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 13	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 14	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 15	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 16	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 17	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 18	A=		=	0.0 m2	
集水柵	NO. 19	A=		=	0.0 m2	
卵形側溝用管理柵	200型	A=	* 3.60 /	10.0 =	0.0 m2	
コンクリートブロック工	ブロック積	A=	* 6.20 /	10.0 =	0.0 m2	
L型擁壁工	H=1000A	A=	* 12.00 /	10.0 =	0.0 m2	
L型擁壁工	H=1250A	A=	4.0 * 14.00 /	10.0 =	5.6 m2	
L型擁壁工	H=1500A	A=	* 14.50 /	10.0 =	0.0 m2	
L型擁壁工	H=1500B	A=	4.0 * 16.00 /	10.0 =	6.4 m2	

基面整正 数量調書

名称	規格	測点		数量	備考
		自	至		
L型擁壁工	H=1750A	A=	* 16.25 / 10.0	= 0.0 m2	
L型擁壁工	H=1750B	A=	4.0 * 18.00 / 10.0	= 7.2 m2	
L型擁壁工	H=2000A	A=	* 18.00 / 10.0	= 0.0 m2	
L型擁壁工	H=2000B	A=	4.0 * 20.00 / 10.0	= 8.0 m2	
L型擁壁工	H=2250A	A=	* 19.75 / 10.0	= 0.0 m2	
L型擁壁工	H=2500A	A=	* 21.50 / 10.0	= 0.0 m2	
L型擁壁工	H=2750A	A=	* 23.25 / 10.0	= 0.0 m2	
重力式擁壁工		A=	5.0	= 5.0 m2	
小型重力式擁壁工(1)		A=		= 0.0 m2	
小型重力式擁壁工(2)		A=		= 0.0 m2	
小型重力式擁壁工(3)		A=		= 0.0 m2	
小型重力式擁壁工(4)		A=		= 0.0 m2	
			合計	140.0 m2	

数 量 計 算 書

地盤改良工

置換工	別紙	平均断面法数量計算書より		
BP～JR踏切	×	0.54	=	0 m ³
JR踏切～EP	693.63 ×	0.51	=	354 m ³

舗装工

車道As舗装

不陸整正	別紙	平均断面法数量計算書より		
BP～JR踏切		JR踏切～EP		
		679.24	=	679 m ²

下層路盤工	別紙	平均断面法数量計算書より		
BP～JR踏切		JR踏切～EP		
		693.63	=	694 m ²

上層路盤工	別紙	平均断面法数量計算書より		
BP～JR踏切		JR踏切～EP		
		693.63	=	694 m ²

表層工	別紙	平均断面法数量計算書より				
BP～JR踏切		JR踏切～EP	No. 560付近R支線	No. 600付近L支線		
		693.63	10.00	12.25	=	716 m ²

$$\begin{aligned}
 & 2.20 * 2.20 - 3.14 * 2.20 \wedge 2 / 4 = 1.04 \\
 & 2.20 * 3.60 = 7.92 \\
 & 2.20 * 2.20 - 3.14 * 2.20 \wedge 2 / 4 = 1.04 \\
 & 1.04 + 7.92 + 1.04 = 10.00 \\
 & 2.50 * 2.50 - 3.14 * 2.50 \wedge 2 / 4 = 1.34 \\
 & (2.53 + 4.92 + 5.53) / 2.00 = 6.49 \\
 & (6.49 * (6.49 - 2.53) * (6.49 - 4.92) * (6.49 - 5.53)) ^ 0.50 = 6.22 \\
 & (5.53 + 3.70 + 2.81) / 2.00 = 6.02 \\
 & (6.02 * (6.02 - 5.53) * (6.02 - 3.70) * (6.02 - 2.81)) ^ 0.50 = 4.69 \\
 & 1.34 + 6.22 + 4.69 = 12.25
 \end{aligned}$$

歩道As舗装

不陸整正	別紙	平均断面法数量計算書より		
	(R)	(L)		
	167.87		=	168 m ²

凍上抑制層	別紙	平均断面法数量計算書より		
	(R)	(L)		
	29.60		=	30 m ²

数 量 計 算 書

路盤工

別紙 平均断面法数量計算書より
(R) (L)

29.60

= 30 m²

表層工

別紙 平均断面法数量計算書より
(R) (L)

196.52

= 197 m²

地盤改良工・舗装工計算書 (JR踏切～EP)

測点	単距離	不陸整正 (m ²)			置換層 (m ²)			下層路盤 (m ²)			上層路盤 (m ²)			表層 (m ²)		
		延長	平均延長	面積	延長	平均延長	面積	延長	平均延長	面積	延長	平均延長	面積	延長	平均延長	面積
498.00		6.8			6.80			6.80			6.80			6.80		
500.00	2.00	6.8	6.80	13.60	6.80	6.80	13.60	6.80	6.80	13.60	6.80	6.80	13.60	6.80	6.80	13.60
510.75	10.75	6.8	6.80	73.10	6.80	6.80	73.10	6.80	6.80	73.10	6.80	6.80	73.10	6.80	6.80	73.10
510.75	0.00	5.9	6.35	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00
520.00	9.25	5.9	5.90	54.58	6.80	6.80	62.90	6.80	6.80	62.90	6.80	6.80	62.90	6.80	6.80	62.90
526.75	6.75	5.9	5.90	39.83	6.80	6.80	45.90	6.80	6.80	45.90	6.80	6.80	45.90	6.80	6.80	45.90
526.75	0.00	6.8	6.35	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00
540.00	13.25	6.8	6.80	90.10	6.80	6.80	90.10	6.80	6.80	90.10	6.80	6.80	90.10	6.80	6.80	90.10
553.20	13.20	6.8	6.80	89.76	6.80	6.80	89.76	6.80	6.80	89.76	6.80	6.80	89.76	6.80	6.80	89.76
553.20	0.00	6.8	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00
559.20	6.00	6.8	6.80	40.80	6.80	6.80	40.80	6.80	6.80	40.80	6.80	6.80	40.80	6.80	6.80	40.80
559.20	0.00	6.8	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00	6.80	6.80	0.00
560.00	0.80	6.8	6.80	5.44	6.80	6.80	5.44	6.80	6.80	5.44	6.80	6.80	5.44	6.80	6.80	5.44
580.00	20.00	6.8	6.80	136.00	6.80	6.80	136.00	6.80	6.80	136.00	6.80	6.80	136.00	6.80	6.80	136.00
597.46	17.46	6.8	6.80	118.73	6.80	6.80	118.73	6.80	6.80	118.73	6.80	6.80	118.73	6.80	6.80	118.73
597.56	0.10	6.6	6.70	0.67	6.60	6.70	0.67	6.60	6.70	0.67	6.60	6.70	0.67	6.60	6.70	0.67
600.00	2.44	6.6	6.60	16.10	6.60	6.60	16.10	6.60	6.60	16.10	6.60	6.60	16.10	6.60	6.60	16.10
600.08	0.08	6.6	6.60	0.53	6.60	6.60	0.53	6.60	6.60	0.53	6.60	6.60	0.53	6.60	6.60	0.53
計	102.08			679.24			693.63			693.63			693.63			693.63

步 道 舗 装 工 計 算 書 (R)

測 点	単距離	不陸修正 (m2)			凍上抑制層 (m2)			路盤 (m2)			表層 (m2)			延長	平均延長	面積
		延長	平均延長	面積	延長	平均延長	面積	延長	平均延長	面積	延長	平均延長	面積			
498.00		2.2			0.30			0.30			2.50					
500.00	2.00	2.2	2.20	4.40	0.30	0.30	0.60	0.30	0.30	0.60	2.50	2.50	5.00			
510.75	10.75	2.2	2.20	23.65	0.30	0.30	3.23	0.30	0.30	3.23	2.50	2.50	26.88			
510.75	0.00	2.2	2.20	0.00	0.30	0.30	0.00	0.30	0.30	0.00	2.50	2.50	0.00			
520.00	9.25	2.2	2.20	20.35	0.30	0.30	2.78	0.30	0.30	2.78	2.50	2.50	23.13			
526.75	6.75	2.2	2.20	14.85	0.30	0.30	2.03	0.30	0.30	2.03	2.50	2.50	16.88			
526.75	0.00	2.2	2.20	0.00	0.30	0.30	0.00	0.30	0.30	0.00	2.50	2.50	0.00			
540.00	13.25	2.2	2.20	29.15	0.30	0.30	3.98	0.30	0.30	3.98	2.50	2.50	33.13			
560	20.00	1.7	1.95	39.00	0.30	0.30	6.00	0.30	0.30	6.00	2.00	2.25	45.00			
564.62	4.62	1.7	1.70	7.85	0.30	0.30	1.39	0.30	0.30	1.39	2.00	2.00	9.24			
				2.10			0.80			0.80			2.90			
				1.10			0.70			0.70			1.40			
573.10		0.9	0.45	0.00	0.30	0.15	0.00	0.30	0.15	0.00	1.17	0.59	0.00			
580.00	6.90	0.9	0.90	6.21	0.30	0.30	2.07	0.30	0.30	2.07	1.17	1.17	8.07			
595.09	15.09	0.9	0.90	13.58	0.30	0.30	4.53	0.30	0.30	4.53	1.17	1.17	17.66			
595.09	0.00	0.4	0.65	0.00	0.30	0.30	0.00	0.30	0.30	0.00	0.72	0.95	0.00			
596.20	1.11	0.4	0.40	0.44	0.30	0.30	0.33	0.30	0.30	0.33	0.72	0.72	0.80			
596.20	0.00	0.7	0.55	0.00	0.30	0.30	0.00	0.30	0.30	0.00	0.99	0.86	0.00			
598.64	2.44	1.6	1.15	2.81	0.30	0.30	0.73	0.30	0.30	0.73	1.94	1.47	3.59			
600.00	1.36	1.7	1.65	2.24	0.30	0.30	0.41	0.30	0.30	0.41	2.00	1.97	2.68			
600.08	0.08	1.7	1.70	0.14	0.30	0.30	0.02	0.30	0.30	0.02	2.00	2.00	0.16			
計	93.60			167.87			29.60			29.60			196.52			

数 量 計 算 書

PLガッター工（一般）

$$\begin{aligned}
 & \text{設置延長 } 14.95 + 13.25 + 0.95 + 17.40 \\
 & \quad + 7.95 + 0.57 + 9.40 + 9.40 \\
 & \quad + 1.09 \qquad \qquad \qquad = 75.0 \qquad = 75 \text{ m}
 \end{aligned}$$

PLガッター工（切下げ）

$$\begin{aligned}
 & \text{設置延長 } 0.60 + 0.60 + 0.60 + 0.60 \\
 & \quad + 0.60 + 0.60 \qquad \qquad = 3.6 \qquad = 4 \text{ m}
 \end{aligned}$$

PLガッター工（乗入れ）

$$\begin{aligned}
 & \text{設置延長 } 4.00 + 4.00 + 3.30 + 3.18 \\
 & \quad + 4.00 \qquad \qquad \qquad = 18.5 \qquad = 19 \text{ m}
 \end{aligned}$$

材 料 表 (10m当り)

項 目	規 格	単 位	数 量	備 考
基面整正		m ²	4.3	
基 礎 材	再生クラッシャーランRC-40	m ²	4.3	t=10cm
敷モルタル		m ³	0.08	
PLガッター	全ブロック共通	個	16.5	L=600mm/個

※基面整正は別途計上

中心線（白線、W=15cm）

$$\begin{aligned}
 & \text{設置延長 } \text{Pt}35.00 \sim \text{Pt}70.92 \qquad \qquad \qquad = 0.0 \\
 & \quad \text{Pt}80.00 \sim \text{JR踏切} \qquad \qquad \qquad \div 2 = 0.0 \\
 & \quad \text{JR踏切} \sim 258.03 (\text{KE. 1-2}) \qquad \qquad \div 2 = 0.0 \\
 & \quad \text{Pt}267.00 \sim \text{Pt}355.00 \qquad \qquad \qquad \div 2 = 0.0 \\
 & \quad \text{Pt}498.00 \sim \text{Pt}600.08 \qquad \qquad 102.1 \div 2 = 51.1 \\
 & \qquad \qquad \qquad \qquad \qquad \qquad \qquad = 51.1 \qquad = 51 \text{ m}
 \end{aligned}$$

外側線（白線・W=15cm）

設置延長	R側	L側	
BP～JR踏切			
JR踏切～EP	102.1	102.1	
合計	102.1	102.1	= 204 m

境界杭設置（コンクリート製 11×11×80cm）

$$= 26 \text{ 本}$$

数 量 計 算 書

排水構造物工

防音型自由勾配側溝 (300×300標準用)

設置総延長

$$86.0 = 86.0 = 86 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝 (300×400土留用)

設置総延長

$$2.0 = 2.0 = 2 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝 (300×500土留用)

設置総延長

$$2.0 = 2.0 = 2 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝 (300×600土留用)

設置総延長

$$2.0 = 2.0 = 2 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝蓋 (W=300、車道用コンクリート蓋、L500)

$$\begin{aligned} \text{側溝総延長} \quad & 86.0 + 2.0 + 2.0 + 2.0 = 92.0 \text{ m} \\ & 92.0 \text{ m} \times 8 \text{ 枚/10m} \div 10.0 \text{ m} = 74 \text{ 枚} \end{aligned}$$

防音型自由勾配側溝蓋 (W=300、車道用グレーチング蓋、L1000)

$$\begin{aligned} \text{側溝総延長} \quad & 86.0 + 2.0 + 2.0 + 2.0 = 92.0 \text{ m} \\ & 92.0 \text{ m} \times 1 \text{ 枚/10m} \div 10.0 \text{ m} = 9 \text{ 枚} \end{aligned}$$

インバートコンクリート (自由勾配側溝底板コンクリート、18-8-25BB)

インバート数量表

	h1(m)	h2(m)	W(m)	L(m)	V(m3)
1-1	0.150	0.100	0.600	2.056	0.15
1-2	0.200	0.051	0.600	6.544	0.49
1-3	0.151	0.056	0.600	4.000	0.25
1-4	0.156	0.050	0.600	4.435	0.27
1-5	0.050	0.118	0.600	8.537	0.43
				合計	1.59
2-1	0.055	0.056	0.600	4.530	0.15
2-2	0.056	0.092	0.600	5.337	0.24
2-3	0.092	0.069	0.600	10.000	0.48
2-4	0.069	0.053	0.600	4.663	0.17
2-5	0.153	0.098	0.600	15.344	1.16
2-6	0.098	0.055	0.600	4.656	0.21
2-7	0.155	0.120	0.600	3.897	0.32
2-8	0.053	0.055	0.600	4.095	0.13
				合計	2.86
4-1	0.050	0.050	0.300	176.939	2.65
4-2	0.150	0.150	0.300	2.000	0.09
4-3	0.250	0.250	0.300	2.000	0.15
4-4	0.350	0.350	0.300	2.000	0.21
				合計	3.10

インバート数量表

	h1(m)	h2(m)	W(m)	L(m)	V(m3)
6-1	0.196	0.052	0.300	4.748	0.18
6-2	0.155	0.127	0.300	6.835	0.29
6-3	0.127	0.110	0.300	10.000	0.36
6-4	0.110	0.056	0.300	5.859	0.15
6-5	0.156	0.065	0.300	10.000	0.33
6-6	0.165	0.128	0.300	4.100	0.18
6-7	0.128	0.066	0.300	9.900	0.29
6-8	0.050	0.050	0.600	58.702	1.76
6-9	0.150	0.150	0.600	1.447	0.13
6-10	0.150	0.058	0.600	6.553	0.41
6-11	0.158	0.058	0.600	8.000	0.52
6-12	0.158	0.057	0.600	8.000	0.52
6-13	0.157	0.058	0.600	8.000	0.52
6-14	0.158	0.109	0.600	4.000	0.32
6-15	0.187	0.072	0.600	9.028	0.70
6-16	0.172	0.051	0.600	12.000	0.80
6-17	0.151	0.072	0.600	8.000	0.54
6-18	0.172	0.080	0.600	6.000	0.45
6-19	0.180	0.058	0.600	8.000	0.57
6-20	0.158	0.098	0.600	4.000	0.31
				合計	9.33
7-1	0.095	0.275	0.500	14.000	1.30

数 量 計 算 書

5-1	0.050	0.050	0.300	72.354	1.09

7-2	0.375	0.394	0.500	2.000	0.38
7-3	0.494	0.512	0.500	2.000	0.50
7-4	0.612	0.628	0.500	2.000	0.62
7-5	0.728	0.743	0.500	2.000	0.74
				合計	3.54
8-1	0.050	0.050	0.300	62.009	0.93

4-1の内、86m 1.29
 4-2 0.09
 4-3 0.15
 4-4 0.21
 計 1.74

= 2 m³

硬質塩化ビニル管 (φ100)

設置総延長 3.1 × 6

= 19 m

鋼製街渠柵

設置総数 6

= 6 箇所

数 量 表		10箇所当り	
名 称	規格寸法	単 位	数 量
基面整正		m ²	2.3
基礎材	再生クワッシャーラント=10cm	m ²	2.3
型 枠		m ²	1.08
コンクリート	18-8-25BB	m ³	0.18
調整モルタル		m ³	0.01
ブロック	A種, L=600mm/本	本	10
鋼製街渠柵	H300用, 接続管VUφ100用	個	10

※基面整正は別途計上

数 量 計 算 書

擁壁工

L型擁壁工 (H=1250A)

総延長 4.00 m = 4 m

L型擁壁工 (H=1500B)

総延長 4.00 m = 4 m

L型擁壁工 (H=1750B)

総延長 4.00 m = 4 m

L型擁壁工 (H=2000B)

総延長 4.00 m = 4 m

L型擁壁 数量表

H (mm)	タイプ	B (mm)	T1 (mm)	製品重量 (kg)	基礎工数量 (延長10m当り)				使用本数(本)		施工総延長(m)
					敷モルタル (m3)	コンクリート (m3)	均し型枠 (m2)	基礎材 (m2)	L=2.0m 天斜加工	短尺 天斜加工	
1000	A	800	100	684	0.240	1.000	2.00	12.00	7	2	16.86
1250	A	1000	100	957	0.300	1.200	2.00	14.00	20	-	40.00
1500	A	1050	100	1111	0.315	1.250	2.00	14.50	13	-	26.00
	B	1200	100	1167	0.360	1.400	2.00	16.00	2	-	4.00
1750	A	1225	120	1498	0.368	1.425	2.00	16.25	10	-	20.00
	B	1400	120	1573	0.420	1.600	2.00	18.00	2	-	4.00
2000	A	1400	120	1785	0.420	1.600	2.00	18.00	9	-	18.00
	B	1600	120	1872	0.480	1.800	2.00	20.00	2	-	4.00
2250	A	1575	120	2144	0.473	1.775	2.00	19.75	4	-	8.00
2500	A	1750	120	2481	0.525	1.950	2.00	21.50	2	-	4.00
2750	A	1925	120	2966	0.578	2.125	2.00	23.25	1	-	2.00

注) 製品重量 : 製品長 L=2.0m(標準品)の重量を示す。

L型擁壁天端コンクリート

$0.73 \times 8.0 + 0.71 \times 8.0 = 11.52 \text{ m}^2$
 $11.52 \times 0.10 = 1 \text{ m}^3$

数 量 計 算 書

擁壁工

重力式擁壁工

総延長 6.00 m

平均直高計算			
直高1	直高2	区間長	面積
1.06	0.70	6.00	5.28
合計		6.00	5.28
5.28 ÷ 6.00 = 0.88 m			

基礎材

$$\{ 0.88 \times (0.30 + 0.00) + 0.40 + 0.10 \} \times 6.00 = 5 \text{ m}^2$$

型枠

$$(1^2 + 0.30^2)^{0.5} \times 0.88 \times 6.00 = 5.51$$

$$(1^2 + 0.00^2)^{0.5} \times 0.88 \times 6.00 = 5.28$$

$$= 11 \text{ m}^2$$

コンクリート

$$\{ 0.88 \times (0.30 + 0.00) + 0.40 + 0.40 \} \div 2 \times$$

$$0.88 \times 6.00$$

$$= 3 \text{ m}^3$$

数 量 計 算 書

道路維持修繕工

舗装版切断工（アスファルトt=10cm）

※ 舗装厚はCBR試験に基づく想定値

総延長

$$7.3 + 3.7 + 6.6$$

$$= 18 \text{ m}$$

舗装版破碎工（アスファルトt=10cm）

※ 舗装厚はCBR試験に基づく想定値

撤去面積

$$745.5$$

$$= 746 \text{ m}^2$$

撤去体積

$$745.5 \times 0.10$$

$$= 74.6 = 75 \text{ m}^3$$

処分体積

$$74.6 \times 2.35 / 1.80$$

$$= 97.4 = 97 \text{ m}^3$$

数量計算書

構造物取壊し工

石積取壊し（自然石練積）

撤去体積

$$L \quad 8.0 \text{ m} \times H \quad 0.5 \text{ m} \times t \quad 0.35 \text{ m} \quad = \quad 1.4 \quad = \quad 1 \text{ m}^3$$

処分重量

$$1.4 \times 2.35 \quad = \quad 3.3 \quad = \quad 3 \text{ t}$$

横断防止柵撤去

撤去総延長 $29.0 + 30.0$

$$= \quad 59.0 \quad = \quad 59 \text{ m}$$