

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

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	

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

$$2.20 * 2.20 - 3.14 * 2.20 \wedge 2 / 4 = 1.04$$

$$2.20 * 3.60 = 7.92$$

$$2.20 * 2.20 - 3.14 * 2.20 \wedge 2 / 4 = 1.04$$

$$1.04 + 7.92 + 1.04 = 10.00$$

$$2.50 * 2.50 - 3.14 * 2.50 \wedge 2 / 4 = 1.34$$

$$(2.53 + 4.92 + 5.53) / 2.00 = 6.49$$

$$(6.49 * (6.49 - 2.53) * (6.49 - 4.92) * (6.49 - 5.53))^0.50 = 6.22$$

$$(5.53 + 3.70 + 2.81) / 2.00 = 6.02$$

$$(6.02 * (6.02 - 5.53) * (6.02 - 3.70) * (6.02 - 2.81))^0.50 = 4.69$$

$$1.34 + 6.22 + 4.69 = 12.25$$

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

数 量 計 算 書

PLガッター工（一般）

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

PLガッター工（切下げ）

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

PLガッター工（乗入れ）

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

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）

$$\begin{aligned}
 \text{設置延長} & \text{Pt35.00} \sim \text{Pt70.92} & = & 0.0 \\
 & \text{Pt80.00} \sim \text{JR踏切} & \div 2 = & 0.0 \\
 & \text{JR踏切} \sim 258.03 \text{ (KE. 1-2)} & \div 2 = & 0.0 \\
 & \text{Pt267.00} \sim \text{Pt355.00} & \div 2 = & 0.0 \\
 & \text{Pt498.00} \sim \text{Pt600.08} & 102.1 \div 2 = & 51.1 \\
 & & = & 51.1 = 51 \text{ m}
 \end{aligned}$$

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)

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

防音型自由勾配側溝蓋 (W=300、車道用グレーチング蓋、L1000)

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

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

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

処分重量

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

横断防止柵撤去

撤去総延長 29.0 + 30.0

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