



## 数量総括表(2)

### 水上猿爪線

工 種	種 別	細 別	単 位	数 量	摘 要
排水工					
	PU型側溝	PU2-300×300	m	33	
		PU3-300×300	m	5	
	可変側溝	1号可変側溝	式	1	
		2号可変側溝	式	1	
		3号可変側溝	式	1	
	函渠	1号函渠	式	1	
		2号函渠	式	1	
		3号函渠	式	1	
		4号函渠	式	1	
	集水柵	G2-B1100-L1100-H1300(B)	箇所	1	
		G2-B1100-L1100-H1400(B)	箇所	1	
		G2-B1100-L1100-H1500(B)	箇所	1	
		G2-B1100-L1100-H1700(B)	箇所	2	
		G2-B1100-L1100-H1900(B)	箇所	1	
防護柵工					
	路側防護柵	Gp-Cp-2E	m	195	
	転落防止柵	転落防止柵(A)	m	19	
		転落防止柵(B)	m	61	
		転落防止柵(C)	m	30	
縁石工					
	縁石工	歩車道境界ブロック(A)	m	109	
		歩車道境界ブロック(B)	m	17	
区画線工					
	白実線	W=15cm	m	820	
		W=45cm	m	30	
道路付属施設工					
	道路付属物工	車止め	箇所	6	





名 称	算 式 及 び 略 図	数 量
土 工		
掘 削		
機械掘削(土砂) K C A	(別紙土工計算書より) 片切掘削 V= _____ = _____	m3
機械掘削(土砂) K C A	(別紙土工計算書より)オープン掘削 V= 651.1 = 651.1	m3
盛 土		
路体盛土 B A 1	(別紙土工計算書より) V= 136.1 = 136.1	m3
路床盛土 B A 2	(別紙土工計算書より) V= _____ = _____	m3
作業土工		
機械床掘 K E A	(別紙土工計算書より) V= 560.6 = 560.6	m3
機械埋戻 K S A	(別紙土工計算書より) V= 297.2 = 297.2	m3
残土処理(土砂)	V= $\frac{651.1 + 560.6 - (136.1 + \_\_\_\_\_\_ + 297.2)}{0.9}$	730.3 m3
法面整形		
法面整形切土部	A= _____ = _____	m2
法面整形盛土部	A= _____ = _____	m2

# 土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	機械掘削(土砂) KCA 片切掘削					機械掘削(土砂) KCA オープン掘削				
		距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要	距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要
No. 0 + 0.000			0.0					2.5			
No. 1 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	2.1	2.30	46.0	
No. 2 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	1.8	1.95	39.0	
No. 3 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	1.6	1.70	34.0	
No. 3 + 11.442	11.442	11.442	0.0	0.00	0.0		11.442	1.6	1.60	18.3	
No. 4 + 0.000	8.558	8.558	0.0	0.00	0.0		8.558	1.5	1.55	13.3	
No. 5 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	1.3	1.40	28.0	
No. 5 + 12.000	12.000	12.000	0.0	0.00	0.0		12.000	1.4	1.35	16.2	
No. 6 + 0.000	8.000	8.000	0.0	0.00	0.0		8.000	1.3	1.35	10.8	
No. 6 + 1.442	1.442	1.442	0.0	0.00	0.0		1.442	1.3	1.30	1.9	
No. 6 + 15.000	13.558	13.558	0.0	0.00	0.0		13.558	1.9	1.60	21.7	
No. 7 + 0.000	5.000	5.000	0.0	0.00	0.0		5.000	2.0	1.95	9.8	
No. 8 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	3.0	2.50	50.0	
No. 8 + 12.000	12.000	12.000	0.0	0.00	0.0		12.000	2.9	2.95	35.4	
No. 9 + 0.000	8.000	8.000	0.0	0.00	0.0		8.000	2.7	2.80	22.4	
No. 9 + 6.000	6.000	6.000	0.0	0.00	0.0		6.000	2.7	2.70	16.2	
No. 10 + 0.000	14.000	14.000	0.0	0.00	0.0		14.000	2.7	2.70	37.8	
No. 10 + 2.780	2.780	2.780	0.0	0.00	0.0		2.780	2.8	2.75	7.6	
No. 11 + 0.000	17.220	17.220	0.0	0.00	0.0		17.220	2.0	2.40	41.3	
No. 12 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	2.3	2.15	43.0	
小計	240.000				0.0		240.000			492.7	m3

## 土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	機械掘削(土砂) KCA 片切掘削					機械掘削(土砂) KCA オープン掘削				
		距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要	距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要
No. 12 + 0.000			0.0					2.3			
No. 13 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	2.7	2.50	50.0	
No. 14 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	2.4	2.55	51.0	
No. 15 + 3.900	23.900	23.900	0.0	0.00	0.0		23.900	2.4	2.40	57.4	
小計	63.900				0.0		63.900			158.4	
合計	303.900				0.000		303.900			651.100	m3

## 土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	路体盛土					路床盛土				
		距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要	距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要
No. 0 + 0.000			0.1					0.0			
No. 1 + 0.000	20.000	20.000	0.3	0.20	4.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 2 + 0.000	20.000	20.000	0.3	0.30	6.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 3 + 0.000	20.000	20.000	0.4	0.35	7.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 3 + 11.442	11.442	11.442	0.5	0.45	5.1		11.442	0.0	0.00	0.0	
No. 4 + 0.000	8.558	8.558	0.4	0.45	3.9		8.558	0.0	0.00	0.0	
No. 5 + 0.000	20.000	20.000	0.6	0.50	10.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 5 + 12.000	12.000	12.000	0.3	0.45	5.4		12.000	0.0	0.00	0.0	
No. 6 + 0.000	8.000	8.000	0.7	0.50	4.0		8.000	0.0	0.00	0.0	
No. 6 + 1.442	1.442	1.442	0.1	0.40	0.6		1.442	0.0	0.00	0.0	
No. 6 + 15.000	13.558	13.558	0.0	0.05	0.7		13.558	0.0	0.00	0.0	
No. 7 + 0.000	5.000	5.000	0.0	0.00	0.0		5.000	0.0	0.00	0.0	
No. 8 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 8 + 12.000	12.000	12.000	0.0	0.00	0.0		12.000	0.0	0.00	0.0	
No. 9 + 0.000	8.000	8.000	0.0	0.00	0.0		8.000	0.0	0.00	0.0	
No. 9 + 6.000	6.000	6.000	0.0	0.00	0.0		6.000	0.0	0.00	0.0	
No. 10 + 0.000	14.000	14.000	0.1	0.05	0.7		14.000	0.0	0.00	0.0	
No. 10 + 2.780	2.780	2.780	0.1	0.10	0.3		2.780	0.0	0.00	0.0	
No. 11 + 0.000	17.220	17.220	0.0	0.05	0.9		17.220	0.0	0.00	0.0	
No. 12 + 0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
小計	240.000				48.6	m3	240.000			0.0	

## 土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	路体盛土					路床盛土				
		距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要	距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要
No. 12 + 0.000			0.0					0.0			
No. 13 + 0.000	20.000	20.000	2.0	1.00	20.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 14 + 0.000	20.000	20.000	1.4	1.70	34.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 15 + 3.900	23.900	23.900	1.4	1.40	33.5		23.900	0.0	0.00	0.0	
小計	63.900				87.5		63.900			0.0	
合計	303.900				136.100	m3	303.900			0.000	

## 土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	床掘 (土砂) KEA					埋戻 KSA				
		距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要	距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要
No. 0 + 0.000			1.1					0.3			
No. 1 + 0.000	20.000	20.000	0.9	1.00	20.0		20.000	0.3	0.30	6.0	
No. 2 + 0.000	20.000	20.000	1.5	1.20	24.0		20.000	0.6	0.45	9.0	
No. 3 + 0.000	20.000	20.000	1.0	1.25	25.0		20.000	0.2	0.40	8.0	
No. 3 + 11.442	11.442	11.442	0.9	0.95	10.9		11.442	0.2	0.20	2.3	
No. 4 + 0.000	8.558	8.558	6.4	3.65	31.2		8.558	1.5	0.85	7.3	
No. 5 + 0.000	20.000	20.000	4.6	5.50	110.0		20.000	1.4	1.45	29.0	
No. 5 + 12.000	12.000	12.000	2.2	3.40	40.8		12.000	1.3	1.35	16.2	
No. 6 + 0.000	8.000	8.000	2.1	2.15	17.2		8.000	1.2	1.25	10.0	
No. 6 + 1.442	1.442	1.442	1.2	1.65	2.4		1.442	0.7	0.95	1.4	
No. 6 + 15.000	13.558	13.558	1.0	1.10	14.9		13.558	0.9	0.80	10.8	
No. 7 + 0.000	5.000	5.000	0.9	0.95	4.8		5.000	0.8	0.85	4.3	
No. 8 + 0.000	20.000	20.000	1.3	1.10	22.0		20.000	0.9	0.85	17.0	
No. 8 + 12.000	12.000	12.000	1.4	1.35	16.2		12.000	1.0	0.95	11.4	
No. 9 + 0.000	8.000	8.000	1.5	1.45	11.6		8.000	1.1	1.05	8.4	
No. 9 + 6.000	6.000	6.000	2.2	1.85	11.1		6.000	1.2	1.15	6.9	
No. 10 + 0.000	14.000	14.000	2.1	2.15	30.1		14.000	1.3	1.25	17.5	
No. 10 + 2.780	2.780	2.780	2.3	2.20	6.1		2.780	1.3	1.30	3.6	
No. 11 + 0.000	17.220	17.220	1.4	1.85	31.9		17.220	0.9	1.10	18.9	
No. 12 + 0.000	20.000	20.000	1.2	1.30	26.0		20.000	0.9	0.90	18.0	
小計	240.000				456.2	m3	240.000			206.0	m3

# 土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	床掘 (土砂) KEA					埋戻 KSA				
		距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要	距 離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘 要
No. 12 + 0.000			1.2					0.9			
No. 13 + 0.000	20.000	20.000	1.4	1.30	26.0		20.000	1.4	1.15	23.0	
No. 14 + 0.000	20.000	20.000	1.9	1.65	33.0		20.000	1.6	1.50	30.0	
No. 15 + 3.900	23.900	23.900	1.9	1.90	45.4		23.900	1.6	1.60	38.2	
小計	63.900				104.4		63.900			91.2	
合計	303.900				560.600	m3	303.900			297.200	m3

## 平 積 計 算 書

測 点			点 間 距 離	切土法面整形				盛土法面整形					
				距 離	法 長	平均法長	平 積	摘 要	距 離	法 長	平均法長	平 積	摘 要
No.	0 +	0.000		0.0					0.0				
No.	1 +	0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No.	2 +	0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No.	3 +	0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No.	3 +	11.442	11.442	11.442	0.0	0.00	0.0		11.442	0.0	0.00	0.0	
No.	4 +	0.000	8.558	8.558	0.0	0.00	0.0		8.558	0.0	0.00	0.0	
No.	5 +	0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No.	5 +	12.000	12.000	12.000	0.0	0.00	0.0		12.000	0.0	0.00	0.0	
No.	6 +	0.000	8.000	8.000	0.0	0.00	0.0		8.000	0.0	0.00	0.0	
No.	6 +	1.442	1.442	1.442	0.0	0.00	0.0		1.442	0.0	0.00	0.0	
No.	6 +	15.000	13.558	13.558	0.0	0.00	0.0		13.558	0.0	0.00	0.0	
No.	7 +	0.000	5.000	5.000	0.0	0.00	0.0		5.000	0.0	0.00	0.0	
No.	8 +	0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
No.	8 +	12.000	12.000	12.000	0.0	0.00	0.0		12.000	0.0	0.00	0.0	
No.	9 +	0.000	8.000	8.000	0.0	0.00	0.0		8.000	0.0	0.00	0.0	
No.	9 +	6.000	6.000	6.000	0.0	0.00	0.0		6.000	0.0	0.00	0.0	
No.	10 +	0.000	14.000	14.000	0.0	0.00	0.0		14.000	0.0	0.00	0.0	
No.	10 +	2.780	2.780	2.780	0.0	0.00	0.0		2.780	0.0	0.00	0.0	
No.	11 +	0.000	17.220	17.220	0.0	0.00	0.0		17.220	0.0	0.00	0.0	
No.	12 +	0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0		20.000	0.0	0.00	0.0	
小計			240.000				0.0		240.000			0.0	

## 平 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	切土法面整形					盛土法面整形				
		距 離	法 長	平均法長	平 積	摘 要	距 離	法 長	平均法長	平 積	摘 要
No. 12 +	0.000		0.0					0.0			
No. 13 +	0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0	20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 14 +	0.000	20.000	20.000	0.0	0.00	0.0	20.000	0.0	0.00	0.0	
No. 15 +	3.900	23.900	23.900	0.0	0.00	0.0	23.900	0.0	0.00	0.0	
小計	63.900					0.0	63.900			0.0	
合計	303.900					0.000	303.900			0.000	



名 称	算 式 及 び 略 図	数 量
舗装工		
歩道舗装工		
表層工	$A = 147.2 + 33.1 + 26.0 + 8.5$	
(再生細粒度アスコン(13))	$+ 10.6 + 25.6 + 35.5 + 56.0$	
	$54.2 + \frac{31.7}{\Sigma L = 428.4}$	
		428.4 m <sup>2</sup>
路盤工	表層工より	
(粒度調整碎石 M-30)	A= 428.4	428.4 m <sup>2</sup>
乗入舗装(A)		
表層工	$A = 8.6 + 10.6 + 7.2 + 7.2$	
(再生密粒度アスコン(20))	$+ 13.2$	
	$\Sigma L = 46.8$	46.8 m <sup>2</sup>
路盤工	表層工より	
(再生クラッシャーラン RC-40)	A= 46.8	46.8 m <sup>2</sup>
乗入舗装(B)		
表層工	A= 13.3	13.3 m <sup>2</sup>
(再生密粒度アスコン(20))		
上層路盤工	表層工より	
(粒度調整碎石 M-30)	A= 13.3	13.3 m <sup>2</sup>
下層路盤工	表層工より	
(再生クラッシャーラン RC-30)	A= 13.3	13.3 m <sup>2</sup>

名 称	算 式 及 び 略 図	数 量
舗装工 取付道路舗装 表層工 (再生密粒度アスコン(20))	$A = 32.0 + 56.9 + 42.3 = 131.2$	131.2 m <sup>2</sup>
路盤工 (粒度調整碎石 M-30)	表層工より $A = 131.2$	131.2 m <sup>2</sup>



水上猿爪線線

1号ブロック積擁壁工					
LorR	測 点	延長or個数	LorR	測 点	延長or個数
L	No 4 + 0.000 ~ No 5 + 10.200	30.4			
	合 計	30.4		合 計	0.0



1号ブロック積擁壁工数量計算書

1式当り

名 称	算 式	数 量
積ブロック 控350	$\begin{aligned} & 1/2 \times ( 3.077 + 2.766 ) \times 1/2 \times ( 10.078 + 10.078 ) = 29.443 \\ & 1/2 \times ( 2.766 + 2.466 ) \times 1/2 \times ( 10.068 + 10.068 ) = 26.338 \\ & 1/2 \times ( 2.466 + 2.322 ) \times 1/2 \times ( 4.929 + 4.929 ) = 11.800 \\ & 1/2 \times ( 2.322 + 0.112 ) \times 1/2 \times ( 5.330 + 5.330 ) = 6.487 \\ & \Sigma = 74.068 \end{aligned}$	74.1 m <sup>2</sup>
胴込コンクリート 18-8-25BB	積ブロック面積×0.22 $V = 74.068 \times 0.220 = 16.295$	16.3 m <sup>3</sup>
裏込コンクリート 18-8-25BB	積ブロック面積×0.15 $V = 74.068 \times 0.150 = 11.110$	11.1 m <sup>3</sup>
裏込材 RC-40	$\begin{aligned} & 1/2 \times ( 0.814 + 0.678 ) \times 1/2 \times ( 10.078 + 10.078 ) = 7.518 \\ & 1/2 \times ( 0.678 + 0.554 ) \times 1/2 \times ( 10.068 + 10.068 ) = 6.202 \\ & 1/2 \times ( 0.554 + 0.497 ) \times 1/2 \times ( 4.929 + 4.929 ) = 2.590 \\ & 1/2 \times ( 0.497 + 0.000 ) \times 1/2 \times ( 3.648 + 3.648 ) = 0.907 \\ & \Sigma = 17.217 \end{aligned}$	17.2 m <sup>3</sup>

2号ブロック積擁壁工数量計算書

1式当り

名 称	算 式	数 量
水抜パイプ VP φ 50	裏込材面積 $1/2 \times ( 2.028 + 1.750 ) \times 1/2 \times ( 10.078 + 10.078 ) = 19.037$ $1/2 \times ( 1.750 + 1.482 ) \times 1/2 \times ( 10.068 + 10.068 ) = 16.270$ $1/2 \times ( 1.482 + 1.353 ) \times 1/2 \times ( 4.929 + 4.929 ) = 6.987$ $1/2 \times ( 1.353 + 0.000 ) \times 1/2 \times ( 3.648 + 3.648 ) = 2.468$  $\Sigma = 44.762$ $A = 44.762 \times 1.118 = 50.044 \text{ m}^2$ 設置数 = 裏込材面積 ÷ 3.0 = 50.044 ÷ 3.0 = 17 パイプ延長 L = 0.530 × 17 = 9.010	9.0 m
吸出防止剤 300×300	設置数 = 水抜パイプ本数 = 17 $A = 17 \times 0.300 \times 0.300 = 1.530$	1.5 m <sup>2</sup>
収縮目地 瀝青目地材 t=12	$L = 2.766 + 2.466 +$  $= 5.232 \text{ m}$ $A = 5.232 \times 0.500 = 2.616$	2.6 m <sup>2</sup>
単管傾斜足場	$1/2 \times ( 3.524 + 3.213 ) \times 1/2 \times ( 10.078 + 10.078 ) = 33.948$ $1/2 \times ( 3.213 + 2.914 ) \times 1/2 \times ( 10.068 + 10.068 ) = 30.843$ $1/2 \times ( 2.914 + 2.769 ) \times 1/2 \times ( 4.929 + 4.929 ) = 14.006$ $1/2 \times ( 2.769 + 2.236 ) \times 1/2 \times ( 1.286 + 1.286 ) = 3.218$  $\Sigma = 82.015$	82.0 m <sup>2</sup>
天端工 (C)		= 30.405 30.4 m
基礎工 (A)		= 30.405 30.4 m

# 単位数計算書

細別：ブロック積擁壁天端工(C)  
規 格：

10 m当り

略 図		
<p>天端工(C) S=1:20</p>		
材 料 / 規 格	算 式	数 量
コンクリート 18-8-25BB	$(0.40+0.60)/2 \times 0.40 = 0.200$ $(0.60+0.153)/2 \times 0.224 = 0.084$ $(0.200+0.084) \times 10 = 2.84$	2.8 m3
コンクリート型枠	$(0.447+0.624) \times 10.0 = 10.710$	10.7 m2

# 単位数計算書

細別：ブロック積擁壁基礎工(A)  
規 格：

10 m当り

略 図		
材料／規格	算 式	数 量
基礎コンクリート 18-8-40BB	$(0.100+0.550)/2 \times 0.230=0.075$ $0.100 \times 0.550=0.055$ $(0.075+0.055) \times 10=1.30$	1.3 m3
基礎コンクリート型枠	$(0.330+0.100) \times 10=4.30$	4.3 m2
基礎材 RC-40 (t=200)	$0.750 \times 10=7.50$	7.5 m2
目地材 瀝青目地材 t=12	(10mに1箇所) N=10箇所 $(0.075+0.055) \times 1=0.13$	0.1 m2





水上猿爪線

1号可変側溝			2号可変側溝		
LorR	測点	延長or個数	LorR	測点	延長or個数
L	No 0 + 0.0 ~ No 5 + 8.7	1.0	L	No 6 + 1.5 ~ No 9 + 12.4	1.0
合計		1(式)	合計		1(式)



水上猿爪線

1号函渠			2号函渠		
LorR	測 点	延長or個数	LorR	測 点	延長or個数
L	No 5 + 10.2 ~ No 6 + 0.0	9.9	L	No 9 + 13.5 ~ No 10 + 10.9	17.0
	合 計	9.9(m)		合 計	17.0(m)







名 称	計 算 式	数 量
PU2-300×300		10m当り
PU型側溝 (PU2-300×300)	L=	= 10.000 m
敷モルタル (1:3BB)	V= 0.360 × 0.030 × 10.000	= 0.108 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A= 0.560 × 10.000	= 5.600 m <sup>2</sup>
	V= 5.600 × 0.100	= 0.560 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
コンクリート蓋 (PC3-B300)		N = 18.000 枚
グレーチング蓋 (B300、歩道用細目)		N = 2.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
PU3-300×300		10m当り
PU型側溝 (PU3-300×300)	$L =$	$= 10.000 \text{ m}$
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000$	$= 0.108 \text{ m}^3$
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	$A = 0.560 \times 10.000$	$= 5.600 \text{ m}^2$
	$V = 5.600 \times 0.100$	$= 0.560 \text{ m}^3$
均しコン型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2$	$= 2.000 \text{ m}^2$
コンクリート蓋 (PC4-B300)		$N = 18.000 \text{ 枚}$
グレーチング蓋 (B300、車道用)		$N = 2.000 \text{ 枚}$



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×600(A)		10m当り
可変側溝 (600×600)	L=	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A= 0.600 × 0.050 × 10.000	= 0.300 m <sup>3</sup>
コンクリート蓋 (歩道600用L=500)		N = 8.000 枚
グレーチング蓋 (歩道600用L=500)		N = 2.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×700(A)		10m当り
可変側溝 (600×700)	L=	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A= 0.600 × 0.051 × 10.000	= 0.306 m <sup>3</sup>
コンクリート蓋 (歩道600用L=500)		N = 8.000 枚
グレーチング蓋 (歩道600用L=500)		N = 2.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×800(A)		10m当り
可変側溝 (600×800)	L=	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A= 0.600 × 0.106 × 10.000	= 0.636 m <sup>3</sup>
コンクリート蓋 (歩道600用L=500)		N = 8.000 枚
グレーチング蓋 (歩道600用L=500)		N = 2.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×900(A)		10m当り
可変側溝 (600×900)	L=	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A= 0.600 × 0.112 × 10.000	= 0.672 m <sup>3</sup>
コンクリート蓋 (歩道600用L=500)		N = 8.000 枚
グレーチング蓋 (歩道600用L=500)		N = 2.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×1000(A)		10m当り
可変側溝 (600×1000)	L =	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A = 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A = 0.600 × 0.129 × 10.000	= 0.774 m <sup>3</sup>
コンクリート蓋 (歩道600用L=500)		N = 8.000 枚
グレーチング蓋 (歩道600用L=500)		N = 2.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×1100(A)		10m当り
可変側溝 (600×1100)	L=	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A= 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V= 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A= 0.600 × 0.169 × 10.000	= 1.014 m <sup>3</sup>
コンクリート蓋 (歩道600用L=500)		N = 8.000 枚
グレーチング蓋 (歩道600用L=500)		N = 2.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×600(B)		10m当り
可変側溝 (600×600 横断用)	L =	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A = 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A = 0.600 × 0.050 × 10.000	= 0.300 m <sup>3</sup>
グレーチング蓋 (T245横断600用L=1000)		N = 5.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×700(B)		10m当り
可変側溝 (600×700 横断用)	L =	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A = 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A = 0.600 × 0.050 × 10.000	= 0.300 m <sup>3</sup>
グレーチング蓋 (T245横断600用L=1000)		N = 5.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×800(B)		10m当り
可変側溝 (600×800 横断用)	L =	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A = 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A = 0.600 × 0.119 × 10.000	= 0.714 m <sup>3</sup>
グレーチング蓋 (T245横断600用L=1000)		N = 5.000 枚



名 称	計 算 式	数 量
可変側溝-600×900(B)		10m当り
可変側溝 (600×900 横断用)	L =	= 10.000 m
基礎材 (RC-40、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	A = 0.840 × 10.000	= 8.400 m <sup>2</sup>
	V = 8.400 × 0.100	= 0.840 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	A = 0.100 × 10.000 × 2	= 2.000 m <sup>2</sup>
インバートコンクリート (18-8-25BB)	A = 0.600 × 0.125 × 10.000	= 0.750 m <sup>3</sup>
グレーチング蓋 (T245横断600用L=1000)		N = 5.000 枚

水上猿爪線

PU2-300×300						PU3-300×300									
LorR	測 点					延長or個数	LorR	測 点					延長or個数		
L	No 13	+	9.0	~ No 15	+	3.9	29.5	L	No 14	+	6.7	~ No 14	+	12.1	5.4
L	No 13	+	5.1	~ No 13	+	7.7	3.8								
合 計						33.3(m)	合 計						5.4(m)		



水上猿爪線

3号可変側溝					
LorR	測 点	延長or個数	LorR	測 点	延長or個数
L	No 10 + 12.4 ~ No 12 + 16.5	1.0			
合 計		1(式)	合 計		

水上猿爪線

1号函渠(600*700)			2号函渠(600*700)		
LorR	測 点	延長or個数	LorR	測 点	延長or個数
L	No 5 + 10.2 ~ No 6 + 0.0	9.9	L	No 9 + 13.5 ~ No 10 + 10.9	17.0
合 計		9.9(m)	合 計		17.0(m)



水上猿爪線

翼壁工					
LorR	測 点	延長or個数	LorR	測 点	延長or個数
L	No 15 + 14.2	1.0			
合 計		1(箇所)	合 計		







名 称	計 算 式	数 量
1号函渠(600*700)		1式当り
ボックスカルバート ( B600xH700 )	L=	= 9.900 m
敷モルタル ( 1:3BB )	V= 0.860 × 0.020 × 9.900	= 0.170 m <sup>3</sup>
基礎コンクリート ( 18-8-25BB )	A= 1.060 × 9.900	= 10.494 m <sup>2</sup>
	V= 10.494 × 0.100	= 1.049 m <sup>3</sup>
型枠	A= 0.100 × 9.900 × 2	= 1.980 m <sup>2</sup>
基礎材 ( RC-40 )	A= 1.060 × 9.900	= 10.494 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
2号函渠(600*700)		1式当り
ボックスカルバート ( B600xH700 )	L=	= 17.000 m
敷モルタル ( 1:3BB )	V= 0.860 × 0.020 × 17.000	= 0.292 m <sup>3</sup>
基礎コンクリート ( 18-8-25BB )	A= 1.060 × 17.000	= 18.020 m <sup>2</sup>
	V= 18.020 × 0.100	= 1.802 m <sup>3</sup>
型枠	A= 0.100 × 17.000 × 2	= 3.400 m <sup>2</sup>
基礎材 ( RC-40 )	A= 1.060 × 17.000	= 18.020 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
3号函渠(600×600)		1式当り
ボックスカルバート ( B600xH600 )	L=	= 9.500 m
敷モルタル ( 1:3BB )	V= 0.860 × 0.020 × 9.500	= 0.163 m <sup>3</sup>
基礎コンクリート ( 18-8-25BB )	A= 1.060 × 9.500	= 10.070 m <sup>2</sup>
	V= 10.070 × 0.100	= 1.007 m <sup>3</sup>
型枠	A= 0.100 × 9.500 × 2	= 1.900 m <sup>2</sup>
基礎材 ( RC-40 )	A= 1.060 × 9.500	= 10.070 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
4号函渠(600×600)		1式当り
ボックスカルバート ( B600xH600 )	L=	= 35.300 m
敷モルタル ( 1:3BB )	V= 0.860 × 0.020 × 35.300	= 0.607 m <sup>3</sup>
基礎コンクリート ( 18-8-25BB )	A= 1.060 × 35.300	= 37.418 m <sup>2</sup>
	V= 37.418 × 0.100	= 3.742 m <sup>3</sup>
型枠	A= 0.100 × 35.300 × 2	= 7.060 m <sup>2</sup>
基礎材 ( RC-40 )	A= 1.060 × 35.300	= 37.418 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
ボックスカルバート(B600xH700)		10m当り
ボックスカルバート ( B600xH700 )	$N = 10.000 \div 2.0 =$	5.000 本
敷モルタル ( 1:3BB )	$V = 0.860 \times 0.020 \times 10.000 =$	0.172 m <sup>3</sup>
基礎コンクリート ( 18-8-25BB )	$A = 1.060 \times 10.000 =$	10.600 m <sup>2</sup>
	$V = 10.600 \times 0.100 =$	1.060 m <sup>3</sup>
型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2 =$	2.000 m <sup>2</sup>
基礎材 ( RC-40 )	$A = 1.060 \times 10.000 =$	10.600 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
ボックスカルバート(B700xH700)		10m当り
ボックスカルバート ( B700xH700 )	$N = 10.000 \div 2.0 =$	5.000 本
敷モルタル ( 1:3BB )	$V = 0.860 \times 0.020 \times 10.000 =$	0.172 m <sup>3</sup>
基礎コンクリート ( 18-8-25BB )	$A = 1.060 \times 10.000 =$	10.600 m <sup>2</sup>
	$V = 10.600 \times 0.100 =$	1.060 m <sup>3</sup>
型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2 =$	2.000 m <sup>2</sup>
基礎材 ( RC-40 )	$A = 1.060 \times 10.000 =$	10.600 m <sup>2</sup>



水上猿爪線

G2-B1100-L1100-H1300 (B)			G2-B1100-L1100-H1400 (B)		
LorR	測 点	延長or個数	LorR	測 点	延長or個数
L	No 12 + 17.2	1.0	L	No 5 + 9.4	1.0
	合 計	1(箇所)		合 計	1(箇所)







名 称	計 算 式	数 量
G2-B1100-L1100-H1300(B)		10箇所当り
コンクリート (18-8-40BB)	$V = (1.500 \times 1.500 \times 1.450 - 1.100 \times 1.100 \times 1.300) \times 10 = 13.895 \text{ m}^3$	13.895 m <sup>3</sup>
型 枠	$A = (1.500 + 1.500 + 1.100 + 1.100) \times 1.450 \times 2 \times 10 + 13.0 = 163.800 \text{ m}^2$	163.800 m <sup>2</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	$A = 1.600 \times 1.600 \times 10 = 25.600 \text{ m}^2$	25.600 m <sup>2</sup>
	$V = 25.600 \times 0.100 = 2.560 \text{ m}^3$	2.560 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	$A = (1.600 + 1.600) \times 0.100 \times 2 \times 10 = 6.400 \text{ m}^2$	6.400 m <sup>2</sup>
グレーチング蓋 (歩道用細目,1100×1100)	$N = 1 \times 10 = 10.000 \text{ 枚}$	10.000 枚
タラップ ノーブレンワンステップ同等	$N = 3 \times 10 = 30.000 \text{ 本}$	30.000 本



名 称	計 算 式	数 量
G2-B1100-L1100-H1400(B)		10箇所当り
コンクリート (18-8-40BB)	$V = (1.500 \times 1.500 \times 1.550 - 1.100 \times 1.100 \times 1.400) \times 10 = 14.935 \text{ m}^3$	14.935 m <sup>3</sup>
型 枠	$A = (1.500 + 1.500 + 1.100 + 1.100) \times 1.550 \times 2 \times 10 + 13.0 = 174.200 \text{ m}^2$	174.200 m <sup>2</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	$A = 1.600 \times 1.600 \times 10 = 25.600 \text{ m}^2$	25.600 m <sup>2</sup>
	$V = 25.600 \times 0.100 = 2.560 \text{ m}^3$	2.560 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	$A = (1.600 + 1.600) \times 0.100 \times 2 \times 10 = 6.400 \text{ m}^2$	6.400 m <sup>2</sup>
グレーチング蓋 (歩道用細目,1100×1100)	$N = 1 \times 10 = 10.000 \text{ 枚}$	10.000 枚
タラップ ノーブレンワンステップ同等	$N = 4 \times 10 = 40.000 \text{ 本}$	40.000 本



名 称	計 算 式	数 量
G2-B1100-L1100-H1500(B)		10箇所当り
コンクリート (18-8-40BB)	$V = (1.500 \times 1.500 \times 1.650 - 1.100 \times 1.100 \times 1.500) \times 10 = 15.975 \text{ m}^3$	15.975 m <sup>3</sup>
型 枠	$A = (1.500 + 1.500 + 1.100 + 1.100) \times 1.650 \times 2 \times 10 + 13.0 = 184.600 \text{ m}^2$	184.600 m <sup>2</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	$A = 1.600 \times 1.600 \times 10 = 25.600 \text{ m}^2$	25.600 m <sup>2</sup>
	$V = 25.600 \times 0.100 = 2.560 \text{ m}^3$	2.560 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	$A = (1.600 + 1.600) \times 0.100 \times 2 \times 10 = 6.400 \text{ m}^2$	6.400 m <sup>2</sup>
グレーチング蓋 (歩道用細目,1100×1100)	$N = 1 \times 10 = 10.000 \text{ 枚}$	10.000 枚
タラップ ノーブレンワンステップ同等	$N = 4 \times 10 = 40.000 \text{ 本}$	40.000 本



名 称	計 算 式	数 量
G2-B1100-L1100-H1700(B)		10箇所当り
コンクリート (18-8-40BB)	$V = (1.500 \times 1.500 \times 1.850 - 1.100 \times 1.100 \times 1.700) \times 10 = 18.055 \text{ m}^3$	18.055 m <sup>3</sup>
型 枠	$A = (1.500 + 1.500 + 1.100 + 1.100) \times 1.850 \times 2 \times 10 + 13.0 = 205.400 \text{ m}^2$	205.400 m <sup>2</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	$A = 1.600 \times 1.600 \times 10 = 25.600 \text{ m}^2$	25.600 m <sup>2</sup>
	$V = 25.600 \times 0.100 = 2.560 \text{ m}^3$	2.560 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	$A = (1.600 + 1.600) \times 0.100 \times 2 \times 10 = 6.400 \text{ m}^2$	6.400 m <sup>2</sup>
グレーチング蓋 (歩道用細目、1100×1100)	$N = 1 \times 10 = 10.000 \text{ 枚}$	10.000 枚
タラップ ノーブレンワンステップ同等	$N = 5 \times 10 = 50.000 \text{ 本}$	50.000 本



名 称	計 算 式	数 量
G2-B1100-L1100-H1900(B)		10箇所当り
コンクリート (18-8-40BB)	$V = (1.500 \times 1.500 \times 2.050 - 1.100 \times 1.100 \times 1.900) \times 10 = 20.135 \text{ m}^3$	20.135 m <sup>3</sup>
型 枠	$A = (1.500 + 1.500 + 1.100 + 1.100) \times 2.050 \times 2 \times 10 + 13.0 = 226.200 \text{ m}^2$	226.200 m <sup>2</sup>
均しコンクリート (18-8-40BB、t=100)	$A = 1.600 \times 1.600 \times 10 = 25.600 \text{ m}^2$	25.600 m <sup>2</sup>
	$V = 25.600 \times 0.100 = 2.560 \text{ m}^3$	2.560 m <sup>3</sup>
均しコン型枠	$A = (1.600 + 1.600) \times 0.100 \times 2 \times 10 = 6.400 \text{ m}^2$	6.400 m <sup>2</sup>
グレーチング蓋 (歩道用細目,1100×1100)	$N = 1 \times 10 = 10.000 \text{ 枚}$	10.000 枚
タラップ ノーブレンワンステップ同等	$N = 6 \times 10 = 60.000 \text{ 本}$	60.000 本









名 称	計 算 式	数 量
ガードパイプ Gp-Cp-2E		10m当り
ガードパイプ ( Gp-Cp-2E )	L =	10.0 m



名 称	計 算 式	数 量
転落防止柵(A)		10m当り
転落防止柵 (H=1.1m縦格子型)	L	= 10.0 m
基礎ブロック (300×300×400)	N= 10.000 ÷ 3.000	= 3.3 個
基礎材 (RC-40 t=100)	A= 0.400 × 0.400 × 3.3	= 0.5 m <sup>2</sup>
	V= 0.528 × 0.100	= 0.1 m <sup>3</sup>



名 称	計 算 式	数 量
転落防止柵(B)		10m当り
転落防止柵 (H=1.1m縦格子型)	L	= 10.0 m
コンクリート (18-8-40BB)	V= 0.300 × 0.400 × 10.000	= 1.2 m <sup>3</sup>
型枠	A= 0.400 × 2 × 10.000 = 8.000	8.0 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
転落防止柵(C)		10m当り
転落防止柵 (H=1.1m縦格子型)	L =	10.0 m







名 称	計 算 式	数 量
歩車道境界ブロック(A)		10m当り
コンクリート縁石 (両面曲(B)切下型)	L =	10.0 m
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.145 \times 0.520 \times 10.000 = 0.754$ $-0.220 \times 0.065 \times 10.000 = -0.143$ $\Sigma = 0.611$	0.6 m <sup>3</sup>
型枠	$A = 0.145 \times 2 \times 10.000 = 2.900$	2.9 m <sup>2</sup>
敷モルタル (1:3)	$V = 0.220 \times 0.010 \times 10.000 = 0.022$	0.02 m <sup>3</sup>
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.570 \times 10.000 = 5.700$	5.7 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
歩車道境界ブロック(B)		10箇所当り
コンクリート縁石 (切下ブロック)	$L = 0.600 \times 10 =$	6.0 m
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.145 \times 0.520 \times 6.000 = 0.452$ $-0.220 \times 0.065 \times 6.000 = -0.086$ $\Sigma = 0.367$	0.4 m <sup>3</sup>
型枠	$A = 0.145 \times 2 \times 6.000 = 1.740$	1.7 m <sup>2</sup>
敷モルタル (1:3)	$V = 0.220 \times 0.010 \times 6.000 = 0.013$	0.01 m <sup>3</sup>
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.570 \times 6.000 = 3.420$	3.4 m <sup>2</sup>



水上猿爪線

車止め											
LorR	測 点			延長or個数	LorR	測 点			延長or個数		
L	No 9	+	14.5	~ No 9	+	19.0	6.0				
合 計							6(箇所)	合 計			0(箇所)

## 側溝(A)取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = (0.500 \times 0.500 - 0.400 \times 0.100 - 0.300 \times 0.300) \times 10.000 = 1.200 \text{ m}^3$	1.200 m <sup>3</sup>
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.400 \times 0.100 \times 10.000 = 0.400 \text{ m}^3$	0.400 m <sup>3</sup>

## 側溝(B)取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = (0.500 \times 0.500 - 0.400 \times 0.100 - 0.300 \times 0.300) \times 10.000 =$	1.200 m <sup>3</sup>
グレーチング蓋撤去	N=	10.000 枚

## 側溝(C)取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = (0.600 \times 0.830 - 0.400 \times 0.100 - 0.300 \times 0.630) \times 10.000 = 2.690 \text{ m}^3$	2.690 m <sup>3</sup>
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.400 \times 0.100 \times 10.000 = 0.400 \text{ m}^3$	0.400 m <sup>3</sup>

## 側溝(D)取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = (0.650 \times 0.600 - 0.440 \times 0.100 - 0.300 \times 0.400) \times 10.000 = 2.260 \text{ m}^3$	2.260 m <sup>3</sup>
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.440 \times 0.100 \times 10.000 = 0.440 \text{ m}^3$	0.440 m <sup>3</sup>

## 側溝(E)取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = (2.050 \times 1.300 - 0.800 \times 1.150 - 0.425 \times 1.150) \times 10.000 = 12.563 \text{ m}^3$	12.563 m <sup>3</sup>
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 2.050 \times 0.150 \times 10.000 = 3.075 \text{ m}^3$	3.075 m <sup>3</sup>

## 側溝(F)取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (有筋)	$V = (0.290 \times 0.200 - 0.150 \times 0.100) \times 10.000 =$	0.430 m <sup>3</sup>

## 縁石取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	V= 0.520 × 0.150 × 10.000 =	0.780 m <sup>3</sup>
コンクリート取壊し (有筋)	V= 0.200 × 0.220 × 10.000 =	0.440 m <sup>3</sup>

転落防止柵基礎取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.300 \times 0.220 \times 10.000 =$	0.660 m <sup>3</sup>

ブロック積取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.500 \times ( 0.300 + 0.390 ) \times 0.260 \times 10.000 =$	0.897 m <sup>3</sup>

## 側溝蓋(A)取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.400 \times 0.100 \times 10.000 =$	0.400 m <sup>3</sup>

## 側溝蓋(B)取壊し

10m当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.600 \times 0.100 \times 10.000 =$	0.600 m <sup>3</sup>

集水桝500×500×600取壊し

10箇所当り

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$  \begin{aligned}  V = & (0.800 \times 0.800 \times 0.700 \\  - & 0.500 \times 0.500 \times 0.600 ) \\  & \times 10.000  \end{aligned}  =  $	2.980 m <sup>3</sup>