

用水路工 数量集計表 1/2

1式

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工		式	1	
床掘	土砂	m3	180	構造物土工にて集計
埋戻	流用土 転圧有	m3	140	構造物土工にて集計
防草コンクリート工		式	1	
張コンクリート	18-8-40BB t=10cm	m2	391	
防草シート	W=200	m	52	
舗装工		式	1	
表層	再生密粒度AsTOP20 t=50	m2	38	
下層路盤	RC-40 t=100	m2	38	
側溝工		式	1	
ベンチフリューム	BF2-350A	m	458	
ベンチフリューム	BF2-500	m	263	
ベンチフリューム	BF暗渠500	m	6	
1号可変側溝	横断用 B500	式	1	6.0m
2号可変側溝	横断用 B500	式	1	9.1m
3号可変側溝	横断用 B500	式	1	12.0m
4号可変側溝	横断用 B500	式	1	6.0m
5号可変側溝	横断用 B500	式	1	6.0m
6号可変側溝	横断用 B500	式	1	6.0m
管渠工		式	1	
ヒューム管	HP φ 500	m	2	
集水柵工		式	1	
集水柵(1)	B600-L600-H800	箇所	1	造成部

用水路工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
作業土工 床掘 ※構造物土工にて集計	土砂	V= 土量計算書より = 175.7	m3	180
埋戻 ※構造物土工にて集計	流用土 転圧有	V= 土量計算書より = 136.7	m3	140
防草コンクリート工 張コンクリート	18-8-40BB t=10cm 目地材含む	造成部:用水計画平面図より A B C A1= 198.6+103.6+41.0 = 343.2 県道部:用水付替平面図より A2= 1.9+0.4+0.2+14.8+18.0+3.3+8.7 = 47.3 $\Sigma A = 390.5$	m2	391
防草シート 造成部	W=200	張りコンクリートA 3mピッチ L1= (198.6/3)*0.43 = 28.5 張りコンクリートB 3mピッチ L2= (103.6/3)*0.55 = 19.0 張りコンクリートC 3mピッチ L3= (41.0/3)*0.34 = 4.6 $\Sigma L = 52.1$	m	52
舗装工 表層	再生密粒度AsTOP20 t=50	A= 5.3+6.7+11.1+5.4+5.2+2.7+1.6 = 38.0	m2	38
下層路盤	RC-40 t=100	A= 表層より = 38.0	m2	38
側溝工 ベンチフリューム	BF2-350A	L= 延長調書より = 457.5	m	458
ベンチフリューム	BF2-500	L= 延長調書より = 262.6	m	263
ベンチフリューム	BF暗渠500	L= 延長調書より = 6.0	m	6
1号可変側溝	横断用 B500	N= 県道部:用水付替平面図より = 1 = 6.0	式 m	1
2号可変側溝	横断用 B500	N= 県道部:用水付替平面図より = 1 = 9.1	式 m	1
3号可変側溝	横断用 B500	N= 県道部:用水付替平面図より = 1 = 12.0	式 m	1
4号可変側溝	横断用 B500	N= 県道部:用水付替平面図より = 1 = 6.0	式 m	1
5号可変側溝	横断用 B500	N= 県道部:用水付替平面図より = 1 = 6.0	式 m	1
6号可変側溝	横断用 B500	N= 県道部:用水付替平面図より = 1 = 6.0	式 m	1
管渠工 ヒューム管	HP φ 500	L= 県道部:用水付替平面図より = 2.2	m	2

用水路工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
集水榭工 集水榭(1)	B600-L600-H800	N= 造成部:用水計画平面図より = 1.0	箇所	1
集水榭(2) ゲート再利用	B600-L600-H700	N= 造成部:用水計画平面図より = 1.0	箇所	1
集水榭(3)	B600-L600-H700	N= 造成部:用水計画平面図より = 1.0	箇所	1
集水榭(4)	B600-L600-H800	N= 造成部:用水計画平面図より = 1.0	箇所	1
集水榭(5)	B700-L700-H800	N= 造成部:用水計画平面図より = 1.0	箇所	1
集水榭(6) 県道部	縞鋼板 t=4.5mm	N= 県道部:用水付替平面図より = 1.0	箇所	1
集水榭(7) 県道部	縞鋼板 t=4.5mm	N= 県道部:用水付替平面図より = 1.0	箇所	1
集水榭(8) 県道部	縞鋼板 t=4.5mm	N= 県道部:用水付替平面図より = 1.0	箇所	1
集水榭(9) 県道部	縞鋼板 t=4.5mm	N= 県道部:用水付替平面図より = 1.0	箇所	1

土 量 計 算 書

床掘り KEA										床掘り KEA								
断面	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要	測点	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要	測点	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要	
NO.	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)		NO.	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)		
1	6.7	0.4	0.40	2.7		16	-											
2	6.0	1.1	1.10	6.6		17	29.6		1.35	40.0								
3	2.5	0.3	0.30	0.8		18	6.0		1.70	10.2								
4	2.0	0.4	0.40	0.8		19	22.7		0.80	18.2								
5	9.1	1.4	1.40	12.7		20	2.2		2.40	5.3								
6	8.7	0.7	0.70	6.1														
7	2.0	1.3	1.30	2.6														
8	12.8	0.7	0.70	9.0														
9	12.0	1.3	1.30	15.6														
10	21.2	0.6	0.60	12.7														
11	6.0	1.3	1.30	7.8														
12	5.0	0.8	0.80															
13	6.0	1.3	1.30	7.8														
14		0.7																
15	24.0		0.70	16.8														
小計				102.0		小計						小計				73.7		
						合計						合計				175.7		

土 量 計 算 書

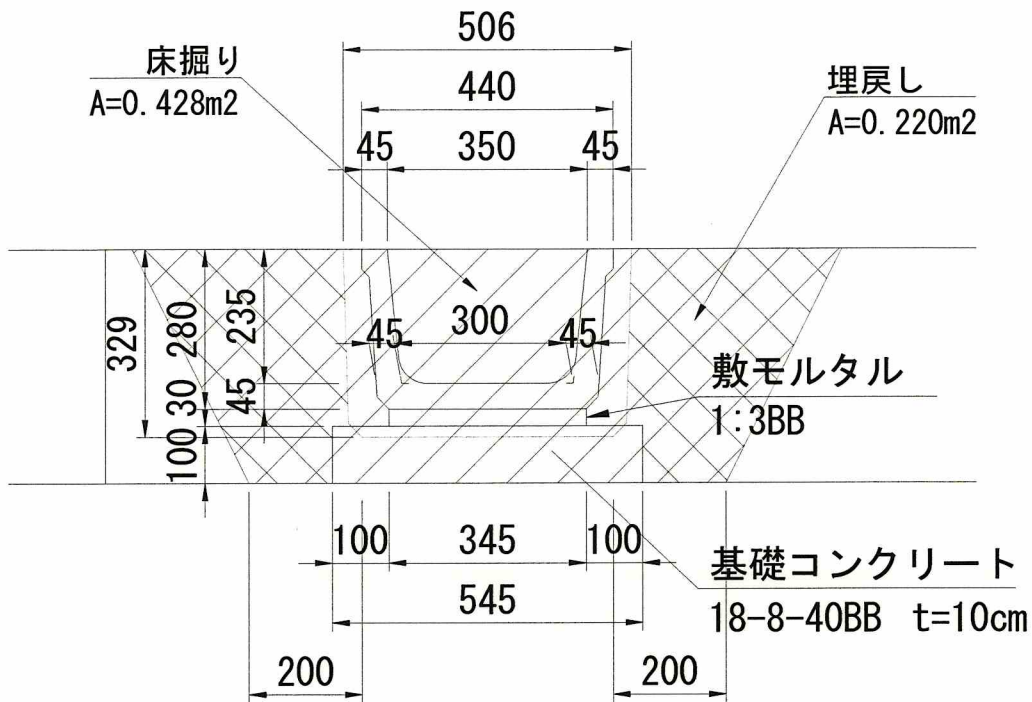
埋戻し KSA1										埋戻し KSA1				
断面	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要	測点	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要			
NO.	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)		NO.	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)				
1	6.7	0.4	0.40	2.7		16	-	1.0						
2	6.0	0.9	0.90	5.4		17	29.6	0.5	0.75	22.2				
3	2.5	0.2	0.20	0.5		18	6.0	1.1	1.10	6.6				
4	2.0	0.3	0.30	0.6		19	22.7	0.5	0.50	11.4				
5	9.1	1.2	1.20	10.9		20	2.2	2.5	2.50	5.5				
6	8.7	0.5	0.50	4.4										
7	2.0	0.7	0.70	1.4										
8	12.8	0.5	0.50	6.4										
9	12.0	1.0	1.00	12.0										
10	21.2	1.1	1.10	23.3										
11	6.0	0.9	0.90	5.4										
12	5.0	0.5	0.50											
13	6.0	1.0	1.00	6.0										
14		0.5												
	24.0		0.50	12.0										
15		0.5												
小計				91.0		小計				45.7				
						合計				136.7				

ベンチフリームBF2-350A 延長・箇所調書

測 点							単位	数 量	摘 要
U21	No.13	+	6.7	~	No.15	+ 11.5	右 m	44.3	
U21	No.15	+	13.3	~	No.36	+ 16.2	右 m	413.2	
計							m	457.5	

ベンチフリームBF暗渠500 延長・箇所調書

測 点							単位	数 量	摘 要		
県	No.27	+	0.9	~	No.27	+	3.5	左	m	2.0	県道部
	No.28	+	15.9	~	No.28	+	17.8	左	m	2.0	県道部
	No.33	+	5.7	~	No.33	+	7.6	左	m	2.0	県道部
計									m	6.0	

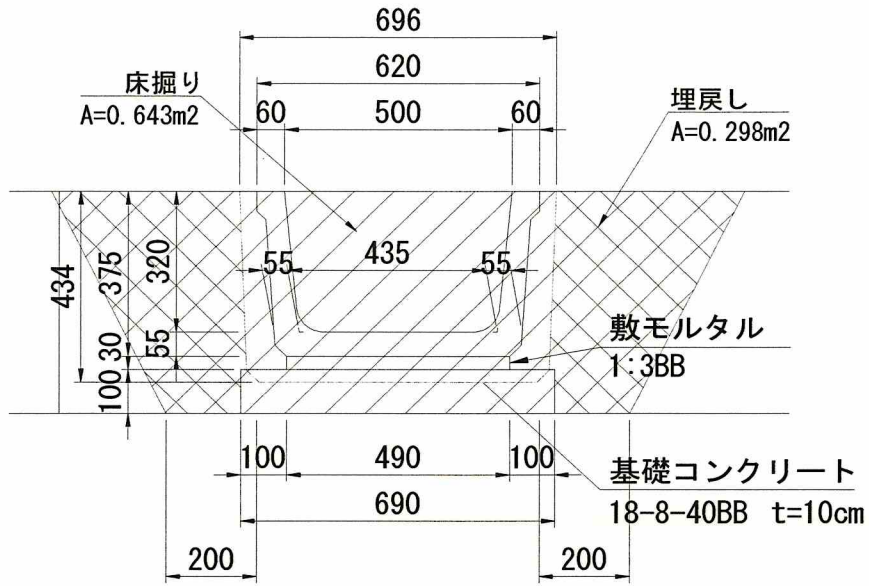


名称	計算式	単位	数量
ベンチフリューム BF2-350	L= = 10.0	m	10
敷モルタル 1:3BB	V= 0.35 × 0.03 × 10.00 = 0.11	m ³	0.1
基礎コンクリート 18-8-40BB t=10cm	A= 0.55 × 10.00 = 5.45 V= 0.55 × 0.10 × 10.00 = 0.55	m ² m ³	5
基礎コンクリート型枠	A= 0.10 × 10.00 × 2.00 = 2.00	m ²	2
床掘り 土砂 構造物土工にて計上	V= 0.43 × 10.00 = 4.3	m ³	4
埋戻し 流用土 転圧あり 構造物土工にて計上	V= 0.22 × 10.00 = 2.2	m ³	2

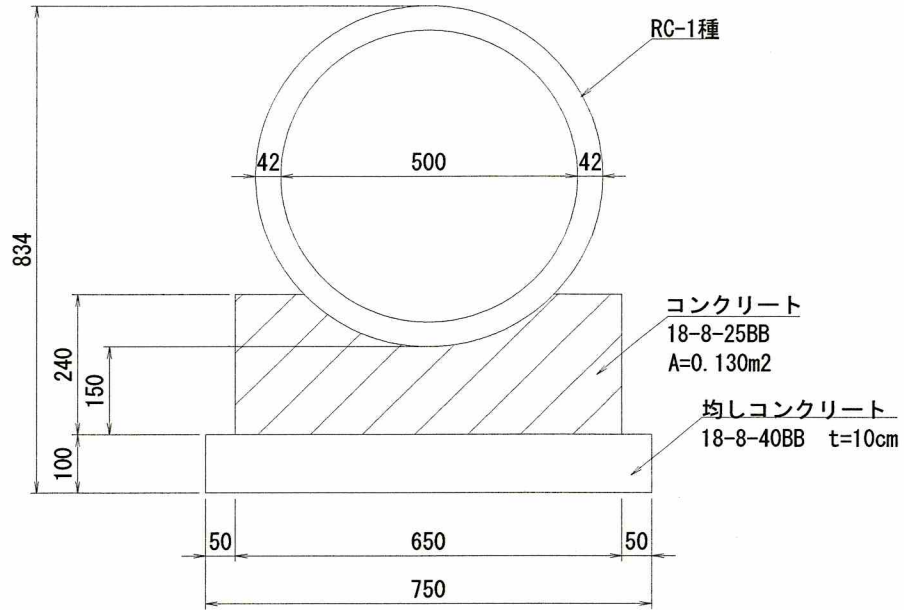
ベンチフリュームBF2-500

数量計算書

10 m当り



名称	計算式	単位	数量
ベンチフリューム BF2-500	L= = 10.0	m	10
敷モルタル 1:3BB	V= 0.49 × 0.03 × 10.00 = 0.15	m ³	0.1
均しコンクリート型枠	A= 0.10 × 10.00 × 2.00 = 2.00	m ²	2
基礎コンクリート 18-8-40BB t=10cm	A= 0.69 × 10.00 = 6.90 V= 0.69 × 0.10 × 10.00 = 0.69	m ² m ³	7
基礎コンクリート型枠	A= 0.10 × 10.00 × 2.00 = 2.00	m ²	2
床掘り 土砂 構造物土工にて計上	V= 0.64 × 10.00 = 6.4	m ³	6
埋戻し 流用土 転圧あり 構造物土工にて計上	V= 0.30 × 10.00 = 3.0	m ³	3



名称	計算式	単位	数量
ヒューム管 RC-1種	L= = 10.0	m	10
コンクリート 18-8-25BB	V= 0.13 × 10.00 = 1.30	m ³	1
型枠	A= 0.24 × 10.00 × 2.00 = 4.80	m ²	5
均しコンクリート 18-8-40BB t=10cm	A= 0.75 × 10.00 = 7.50 V= 0.75 × 0.10 × 10.00 = 0.75	m ² m ³	8
均しコンクリート型枠	A= 0.10 × 10.00 × 2.00 = 2.00	m ²	2

1号可変側溝横断用 B500 計算書

1式当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
可変側溝	B500×H700 グレーチング蓋 T-25、ボルト固定、普通目	L= 6.000 = 6.0	m	6
		N= = 3.0	個	3
		N= = 3.0	枚	3
インパットコンクリート	18-8-25BB	A= (0.16+0.12)/2×6.00 = 0.84 V= 0.84×0.50 = 0.42	m3	0.4
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=1000	N= = 2.0	枚	2
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=2000	N= = 2.0	枚	2
基礎材	RC-40 t=100	A= 0.75×6.00×0.1 = 0.45	m3	0.5

2号可変側溝横断用 B500 計算書

1式当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
可変側溝	B500×H900 グレーチング蓋 T-25、ボルト固定、普通目	L= 9.100 = 9.1	m	9
		N= = 4.5	個	5
		N= = 4.5	枚	5
インパットコンクリート	18-8-25BB	A= (0.17+0.09)/2×9.05 = 1.18 V= 1.18×0.50 = 0.59	m3	0.6
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=1000	N= = 1.0	枚	1
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=2000	N= = 4.0	枚	4
基礎材	RC-40 t=100	A= 0.75×9.1×0.1 = 0.68	m3	0.7

3号可変側溝横断用 B500 計算書

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
可変側溝	B500×H800 グレーチング蓋 T-25、ボルト固定、普通目	L= 12.010 = 12.0	m	12
		N= = 6.0	個	6
		N= = 6.0	枚	6
インパートコンクリート	18-8-25BB	A= (0.15+0.06)/2×12.01 = 1.26 V= 1.26×0.50 = 0.63	m3	0.6
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=1000	N= = 2.0	枚	2
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=2000	N= = 5.0	枚	5
基礎材	RC-40 t=100	A= 0.75×12.0×0.1 = 0.90	m3	0.9

4号可変側溝横断用 B500 計算書

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
可変側溝	B500×H600 グレーチング蓋 T-25、ボルト固定、普通目	L= 6.000 = 6.0	m	6
		N= = 1.0	個	1
		N= = 1.0	枚	1
可変側溝	B500×H700 グレーチング蓋 T-25、ボルト固定、普通目	N= = 2.0	個	2
		N= = 2.0	枚	2
インパートコンクリート	18-8-25BB	A= (0.10+0.07)/2×2.00 = 0.17 A= (0.17+0.12)/2×4.00 = 0.58 V= (0.17+0.58)×0.50 = 0.38	m3	0.4
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=1000	N= = 2.00	枚	2
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=2000	N= = 2.00	枚	2
基礎材	RC-40 t=100	A= 0.75×6.00×0.1 = 0.45	m3	0.5

5号可変側溝横断用 B500 計算書

1式当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量	
可変側溝	B500×H600 グレーチング蓋 <small>T-25、ボルト固定、普通目</small>	L= 6.000 = 6.0	m	6	
		N= = 1.0	個	1	
		N= = 1.0	枚	1	
	B500×H700 グレーチング蓋 <small>T-25、ボルト固定、普通目</small>	N= = 1.0	個	1	
		N= = 1.0	枚	1	
		N= = 1.0	枚	1	
	インパートコンクリート	18-8-25BB	A= (0.23+0.13)/2×2.00 = 0.36	m3	0.5
			A= (0.23+0.08)/2×2.00 = 0.31		
			A= (0.18+0.14)/2×2.00 = 0.32		
V= (0.36+0.31+0.32)×0.50 = 0.50					
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=1000	N= = 2.00	枚	2	
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=2000	N= = 2.00	枚	2	
基礎材	RC-40 t=100	A= 0.75×6.00×0.1 = 0.45	m3	0.5	

6号可変側溝横断用 B500 計算書

1式当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
可変側溝	B500×H900 グレーチング蓋 <small>T-25、ボルト固定、普通目</small>	L= 6.000 = 6.0	m	6
		N= = 3.0	個	3
		N= = 3.0	枚	3
インパートコンクリート	18-8-25BB	A= (0.12+0.05)/2×6.00 = 0.51	m3	0.3
		V= 0.51×0.50 = 0.26		
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=1000	N= = 2.00	枚	2
プレキャスト基礎版	Co t=100 B750 L=2000	N= = 2.00	枚	2
基礎材	RC-40 t=100	A= 0.75×6.00×0.1 = 0.45	m3	0.5

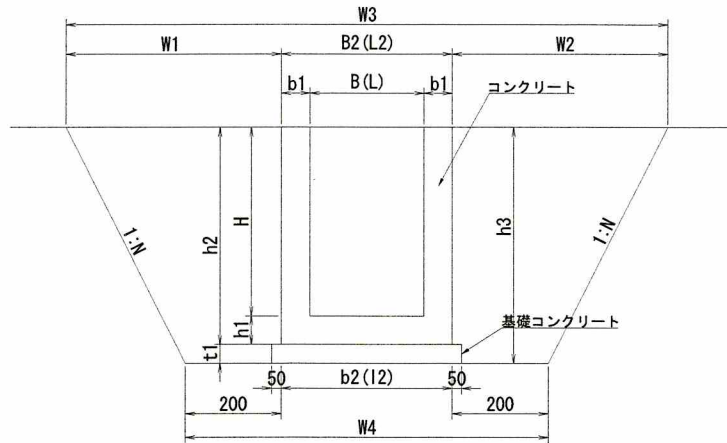
集水桝(1) B600-L600-H800

数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	0.60
L	0.60
H	0.80

部材厚	
b1	0.15
h1	0.15
各寸法	
B2	0.90
L2	0.90
h2	0.95
h3	1.05
W1	0.73
W2	0.73
W3	2.35
W4	1.30
b2	1.00
l2	1.00
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

コンクリートの種類	
Co	18-8-25BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-25BB	$V = (0.90 \times 0.90 \times 0.95 - 0.60 \times 0.60) \times 10 = 4.12$	m3	4.1
型枠	$A = (0.90 \times 0.95 + 0.60 \times 0.80) \times 4 = 58.40$	式(m2)	58
基礎コンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.00 \times 1.00 \times 10 = 10.00$ $V = 10.00 \times 0.10 = 1.0$	m2 m3	10
基礎コンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.00 \times 4 \times 10 = 4.00$	式(m2)	1 (4.0)
タラップ W=300	$N = (0.80 - 0.20) / 0.30 \times 10 = -$	本	-
床掘り 土砂 構造物土工にて計上	$V = (1.1 \times (2.4 + 1.3) / 2) \times 10 = 20.4$	m3	20
埋戻し 流用土、転圧有り 構造物土工にて計上	$V = 20.4 - (0.9 \times 1.0 \times 0.9 + 1.0 \times 1.0) \times 10 = 11.3$	m3	10

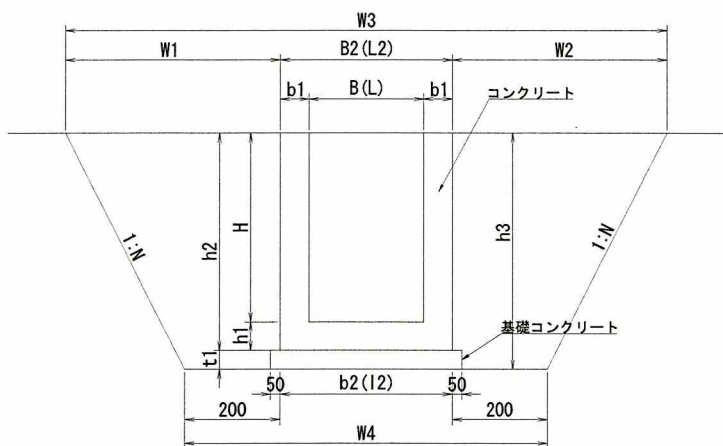
集水柵(2) B600-L600-H700

数量計算書

10 箇所当り

集水柵サイズ	
B	0.60
L	0.60
H	0.70

部材厚	
b1	0.15
h1	0.15
各寸法	
B2	0.90
L2	0.90
h2	0.85
h3	0.95
W1	0.68
W2	0.68
W3	2.25
W4	1.30
b2	1.00
l2	1.00
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

コンクリートの種類	
Co	18-8-25BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-25BB	$V = (0.90 \times 0.90 \times 0.85 - 0.60 \times 0.60) \times 10 = 3.67$	m3	3.7
型枠	$A = (0.90 \times 0.85 + 0.60 \times 0.70) \times 4 = 52.40$	式(m2)	52
基礎コンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.00 \times 1.00 \times 10 = 10.00$ $V = 10.00 \times 0.10 = 1.0$	m2 m3	10
基礎コンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.00 \times 4 \times 10 = 4.00$	式(m2)	1 (4.0)
タラップ W=300	$N = (0.70 - 0.20) / 0.30 \times 10 = -$	本	—
ゲート 撤去・再設置	N= 1	箇所	1
角落し B450 t=50	N= 1	箇所	1
床掘り 土砂	$V = (1.0 \times (2.3 + 1.3) / 2) \times 10 = 18.0$	m3	20
埋戻し 流用土、転圧有り	$V = (18.0 - (0.9 \times 0.9 \times 0.9 + 1.0 \times 0.1 \times 1.0)) \times 10 = 9.7$	m3	10

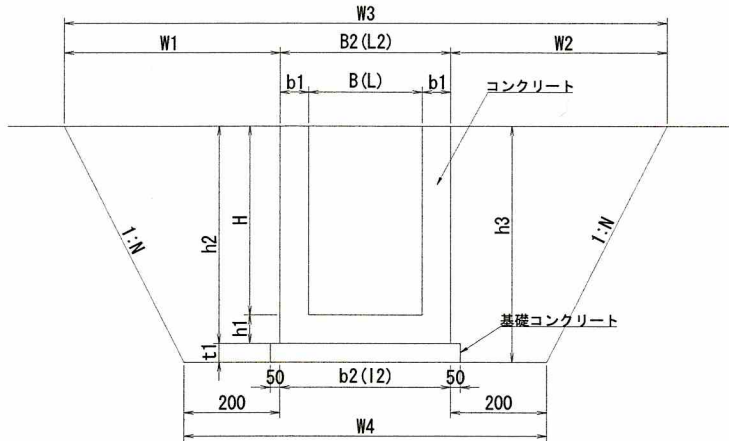
集水桝(3) B600-L600-H700

数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	0.60
L	0.60
H	0.70

部材厚	
b1	0.15
h1	0.15
各寸法	
B2	0.90
L2	0.90
h2	0.85
h3	0.95
W1	0.68
W2	0.68
W3	2.25
W4	1.30
b2	1.00
l2	1.00
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

コンクリートの種類	
Co	18-8-25BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-25BB	$V = (0.90 \times 0.90 \times 0.85 - 0.60 \times 0.60) \times 10 = 3.67$	m3	3.7
型枠	$A = (0.90 \times 0.85 + 0.60 \times 0.70) \times 4 = 52.40$	式(m2)	52
基礎コンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.00 \times 1.00 \times 10 = 10.00$ $V = 10.00 \times 0.10 = 1.0$	m2 m3	10
基礎コンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.00 \times 4 \times 10 = 4.00$	式(m2)	1 (4.0)
タラップ W=300	$N = (0.70 - 0.20) / 0.30 \times 10 = -$	本	-
床掘り 土砂	$V = (1.0 \times (2.3 + 1.3) / 2) \times 10 = 18.0$	m3	20
埋戻し 流用土、転圧有り 構造物土工にて計上	$V = 18.0 - (0.9 \times 0.9 \times 0.9 + 1.0 \times 1.0) \times 10 = 9.7$	m3	10

集水桝(4) B600-L600-H800

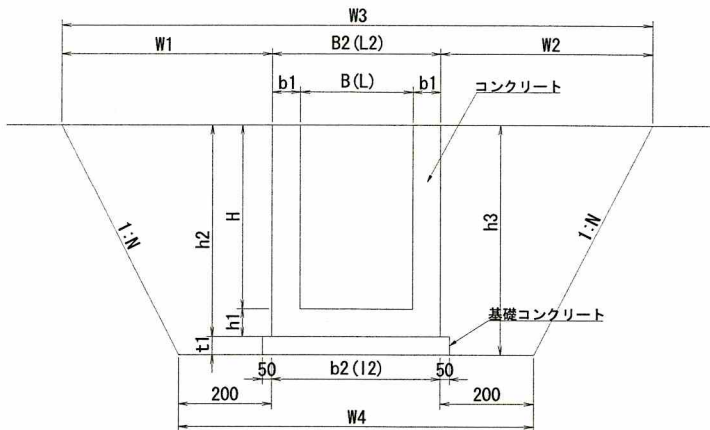
数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	0.60
L	0.60
H	0.80

部材厚	
b1	0.15
h1	0.15

各寸法	
B2	0.90
L2	0.90
h2	0.95
h3	1.05
W1	0.73
W2	0.73
W3	2.35
W4	1.30
b2	1.00
l2	1.00
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

コンクリートの種類	
Co	18-8-25BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-25BB	$V = (0.90 \times 0.90 \times 0.95 - 0.60 \times 0.60) \times 10 - 0.70 = 4.12$	m3	4.1
型枠	$A = (0.90 \times 0.95 + 0.60 \times 0.80) \times 4 + 5.00 = 58.40$	式(m2)	58
基礎コンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.00 \times 1.00 \times 10 = 10.00$ $V = 10.00 \times 0.10 = 1.0$	m2 m3	10
基礎コンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.00 \times 4 \times 10 = 4.00$	式(m2)	1 (4.0)
タラップ W=300	$N = (0.80 - 0.20) / 0.30 \times 10 = -$	本	-
床掘り 土砂 構造物土工にて計上	$V = (1.1 \times (2.4 + 1.3) / 2) \times 10 = 20.4$	m3	20
埋戻し 流用土、転圧有り 構造物土工にて計上	$V = 20.4 - (0.9 \times 1.0 \times 0.9 + 1.0 \times 1.0) \times 10 = 11.3$	m3	10

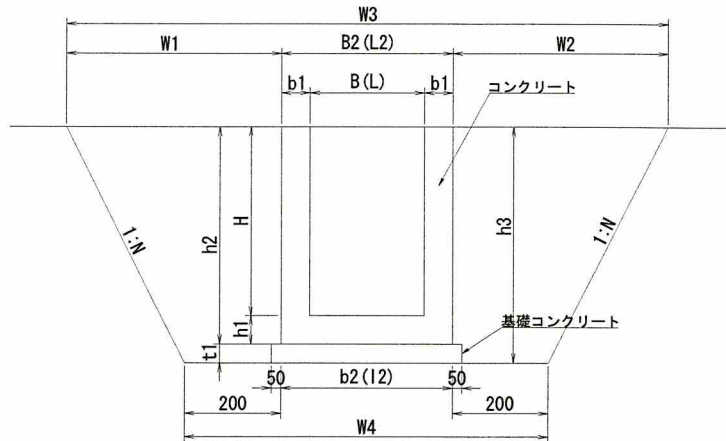
集水桝(5) B700-L700-H800

数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	0.70
L	0.70
H	0.80

部材厚	
b1	0.15
h1	0.15
各寸法	
B2	1.00
L2	1.00
h2	0.95
h3	1.05
W1	0.73
W2	0.73
W3	2.45
W4	1.40
b2	1.10
l2	1.10
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

コンクリートの種類	
Co	18-8-25BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-25BB	$V = (1.00 \times 1.00 \times 0.95 - 0.70 \times 0.70) \times 10 = 4.88$	m3	4.9
型枠	$A = (1.00 \times 0.95 + 0.70 \times 0.80) \times 4 = 65.40$	式(m2)	65
基礎コンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.10 \times 1.10 \times 10 = 12.10$ $V = 12.10 \times 0.10 = 1.2$	m2 m3	12
基礎コンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.10 \times 4 \times 10 = 4.40$	式(m2)	1 (4.4)
タラップ W=300	$N = (0.80 - 0.20) / 0.30 \times 10 = -$	本	-
床掘り 土砂 構造物土工にて計上	$V = (1.1 \times (2.5 + 1.4) / 2) \times 10 = 23.6$	m3	20
埋戻し 流用土、転圧有り 構造物土工にて計上	$V = 23.6 - (1.0 \times 1.0 \times 1.0 + 1.1 \times 1.1) \times 10 = 12.4$	m3	10

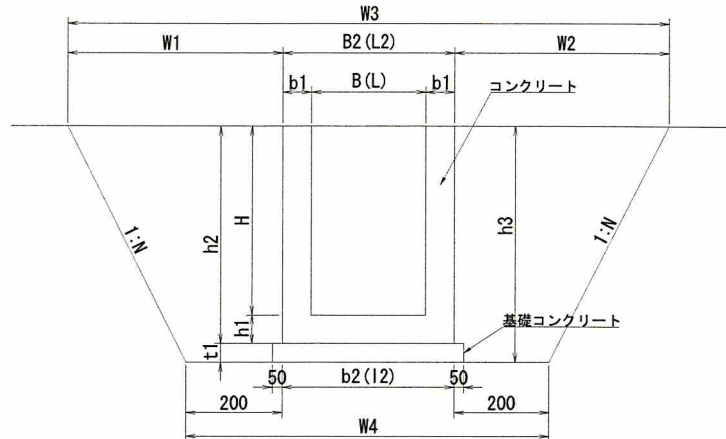
集水桝(6) B700-L700-H1200

数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	0.70
L	0.70
H	1.20

部材厚	
b1	0.20
h1	0.15
各寸法	
B2	1.10
L2	1.10
h2	1.35
h3	1.45
W1	0.93
W2	0.93
W3	2.95
W4	1.50
b2	1.20
l2	1.20
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-40BB	$V = (1.10 \times 1.10 \times 1.35 - 0.70 \times 0.70) \times 10 = 9.76$	m3	9.8
型枠	$A = (1.10 \times 1.35 + 0.70 \times 1.20) \times 4 = 98.00$	式(m2)	98
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.40$ $V = 14.40 \times 0.10 = 1.4$	m2 m3	14
均しコンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.20 \times 4 \times 10 = 4.80$	式(m2)	1 (4.8)
縞鋼板蓋 B800-L800-t4.5	$N = 10 = 10$	枚	10
タラップ W=300	$N = (1.20 - 0.20) / 0.30 \times 10 = 33$	本	40
床掘り	V= 県道東側用水 土量計算書にて計上		
埋戻し	V= 県道東側用水 土量計算書にて計上		

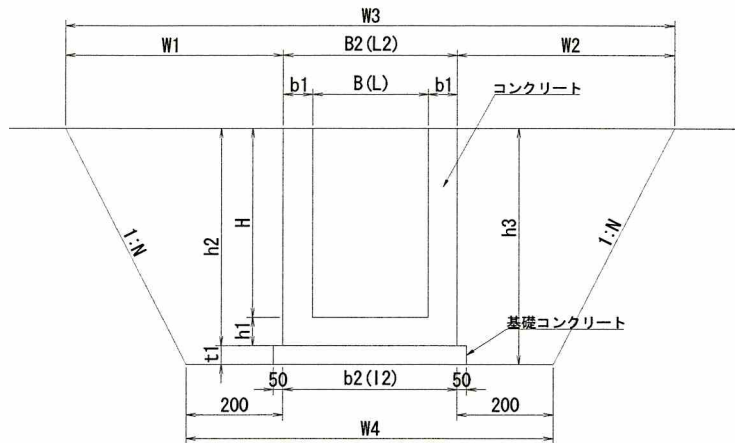
集水桝(7) B700-L700-H1100

数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	0.70
L	0.70
H	1.10

部材厚	
b1	0.20
h1	0.15
各寸法	
B2	1.10
L2	1.10
h2	1.25
h3	1.35
W1	0.88
W2	0.88
W3	2.85
W4	1.50
b2	1.20
l2	1.20
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-40BB	$V = (1.10 \times 1.10 \times 1.25 - 0.70 \times 0.70) \times 10 = 9.04$	m3	9.0
型枠	$A = (1.10 \times 1.25 + 0.70 \times 1.10) \times 4 = 90.80$	式(m2)	91
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.40$ $V = 14.40 \times 0.10 = 1.4$	m2 m3	14
均しコンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.20 \times 4 \times 10 = 4.80$	式(m2)	1 (4.8)
綯鋼板蓋 B800-L800-t4.5	$N = 10 = 10$	枚	10
タラップ W=300	$N = (1.10 - 0.20) / 0.30 \times 10 = 30$	本	30
床掘り	V= 県道東側用水 土量計算書にて計上		
埋戻し	V= 県道東側用水 土量計算書にて計上		

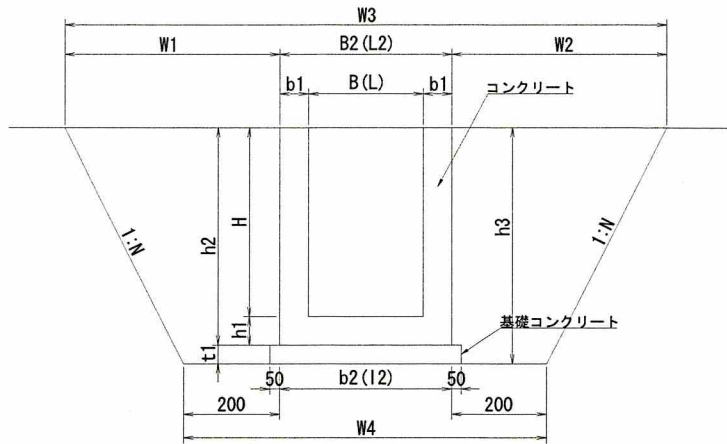
集水桝(8) B700-L700-H800

数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	0.70
L	0.70
H	0.80

部材厚	
b1	0.15
h1	0.15
各寸法	
B2	1.00
L2	1.00
h2	0.95
h3	1.05
W1	0.73
W2	0.73
W3	2.45
W4	1.40
b2	1.10
l2	1.10
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

コンクリートの種類	
Co	18-8-25BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-25BB	$V = (1.00 \times 1.00 \times 0.95 - 0.70 \times 0.70) \times 10 = 4.88$	m3	4.9
型枠	$A = (1.00 \times 0.95 + 0.70 \times 0.80) \times 4 = 65.40$	式(m2)	65
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.10 \times 1.10 \times 10 = 12.10$ $V = 12.10 \times 0.10 = 1.2$	m2 m3	12
均しコンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.10 \times 4 \times 10 = 4.40$	式(m2)	1 (4.4)
縞鋼板蓋 B800-L800-t4.5	$N = 10 = 10$	枚	10
タラップ W=300	$N = (0.80 - 0.20) / 0.30 \times 10 = 20$	本	—
床掘り	V= 県道東側用水 土量計算書にて計上		
埋戻し	V= 県道東側用水 土量計算書にて計上		

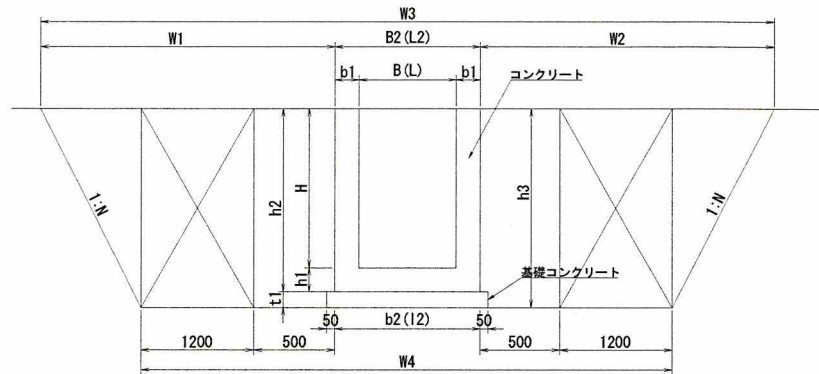
集水桝(9) B700-L700-H2000

数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	0.70
L	0.70
H	2.00

部材厚	
b1	0.20
h1	0.15
各寸法	
B2	1.10
L2	1.10
h2	2.15
h3	2.25
W1	2.83
W2	2.83
W3	6.75
W4	4.50
b2	1.20
l2	1.20
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-40BB	$V = (1.10 \times 1.10 \times 2.15 - 0.70 \times 0.70) \times 10 = 15.52$	m3	15.5
型枠	$A = (1.10 \times 2.15 + 0.70 \times 2.00) \times 4 = 155.60$	式(m2)	156
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.40$ $V = 14.40 \times 0.10 = 1.4$	m2 m3	14
均しコンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.20 \times 4 \times 10 = 4.80$	式(m2)	1 (4.8)
縞鋼板蓋 B800-L800-t4.5	$N = 10 = 10$	枚	10
タラップ W=300	$N = (2.00 - 0.20) / 0.30 \times 10 = 60$	本	60
足場 枠組足場	$A = (2 \times (1.1 + 1.1) + 8.8) \times 10 = 297.0$	掛m2	297
床掘り	V= 県道東側用水 土量計算書にて計上		
埋戻し	V= 県道東側用水 土量計算書にて計上		

調整池工 数量集計表1/4

1式

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
法面工		式	1	
法面整形(切土部)	土砂	m2	1,850	
種子吹付	3種混合	m2	390	
布製型枠	MM-100R同等品以上	m2	1,132	
張りコンクリート	t=10cm 18-8-40BB	式	1	150m2
張りコンクリート	t=30cm 18-8-40BB	式	1	152m2
底面工		式	1	1
根固めコンクリート	t=50cm 18-8-40BB	式	1	49m2
底部張りコンクリート	t=15cm 18-8-40BB	式	1	3684m2
余水吐工		式	1	
余水吐	B6500×L6500×H2540	箇所	1	
オリフィス柵	B4850×L700×H650	箇所	1	
放流施設工		式	1	
床掘	土砂	m3	530	構造物土工にて集計
埋戻	土砂(転圧有)	m3	260	構造物土工にて集計
残土		m3	340	構造物土工にて集計
路床盛土	購入土	m3	70	
ボックスカルバート	B1600-H1400	式	1	L=39m
側溝	PU1 300B B300×H300	m	2	
管渠	VUφ300	m	3	
集水柵 A、B	B500-L500-H1000 T-2(普通目)鎖付き	箇所	2	
縦排水溝		箇所	1	V=5m3
コンクリートブロック積		式	1	A=10m2

調整池工 数量集計表2/4

1式

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
小口止め工(A)		箇所	1	小口止め工AB V=5m ³
小口止め工(B)		箇所	1	小口止め工AB V=4m ³
舗装工		式	1	
	表層 t=5cm 再生密粒度アスファルト(20)	m ²	80	
	路盤 t=10cm 再生クラッシャーランRC-40	m ²	80	
付帯工		式	1	
小型重力式擁壁(調整池)	平均高さH=0.76m 18-8-40BB	m ³	7.6	
床掘	土砂	m ³	10	構造物土工にて集計
埋戻	流用土 転圧有	m ³	3	構造物土工にて集計
残土		m ³	10	構造物土工にて集計
良質土置換	購入土	m ³	6	
歩車道境界ブロック	Aタイプ	m	52	JIS A5371
歩車道境界ブロック	Bタイプ	m	12	JIS A5371
歩車道境界ブロック	Cタイプ	m	7	JIS A5371
フェンス(A)	現場打ち基礎ブロック H=1.8m 忍び返し付	m	315	
フェンス(B)	コンクリート構造物建込 H=1.8m 忍び返し付	m	16	
門扉	両開き 忍び返し付 W=4.0m H=1.8m	基	1	
仮締切工		式	1	
盛土	購入土	m ³	150	間口・乗入設置
掘削	土砂	m ³	150	土工にて集計 間口・乗入撤去
残土	間口・乗入れ	m ³	150	構造物土工にて集計
仮排水管	高密度ポリエチレン管 φ1200(ダブル)	m	21	設置・撤去

調整池工 数量集計表3/4

1式

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
	高密度ポリエチレン管 φ300(シングル)	m	10	設置・撤去
土のう	大型土のう 1t型	袋	100	中詰土含む 制作・据付・撤去
	土のう積 小口並べ	袋	300	中詰土含む 制作・据付・撤去
撤去工		式	1	
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m3	0.4	撤去工にて集計
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m3	5	撤去工にて集計
舗装版切断	AS t=30	m	5	撤去工にて集計
舗装版切断	AS t=50	m	25	撤去工にて集計
	AS t=100	m	24	撤去工にて集計
舗装版取壊し	AS t=30	m2	18	撤去工にて集計
	AS t=50	m2	10	撤去工にて集計
	AS t=150	m2	81	撤去工にて集計
殻運搬処理	コンクリート殻(鉄筋)	m3	0.4	撤去工にて集計
	コンクリート殻(無筋)	m3	5	撤去工にて集計
	アスファルト殻	m3	13	撤去工にて集計
	廃プラスチック	m3	6	撤去工にて集計
防護柵撤去	Gr-B-4E	m	7	
	Gp-Bp-2E	m	7	
根固めブロック撤去	1.0t型	式	1	
復旧工		式	1	
車道舗装 表層	再生密粒度アスファルト(20) t=50	m2	87	
上層	再生瀝青安定処理 t=100	m2	81	
上層路盤	粒度調整碎石 M-30 t=100	m2	82	

計算書

1式

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
法面工 法面整形(切土部)	土砂	CAD求積×斜率 $1517.0 \times 1.144 = 1735.45$ $100.8 \times 1.144 = 115.32$ 計 = 1850.77	m2	1,850
種子吹付	3種混合	CAD求積×斜率 $343.7 \times 1.144 = 393.19$	m2	390
布製型枠	MM-100R同等品以上	① $(43.980+42.906) \times 1/2 \times 5.230 = 227.21$ ② $(3.519+1.289) \times 1/2 \times 5.230 = 12.57$ ③ $(30.529+29.349) \times 1/2 \times 5.230 = 156.58$ ④ $(40.465+40.465) \times 1/2 \times 5.230 = 211.63$ ⑤ $(21.861+21.797) \times 1/2 \times 5.230 = 114.17$ ⑥ $(4.077+3.973) \times 1/2 \times 5.230 = 21.05$ ⑦ $(74.375+74.375) \times 1/2 \times 5.230 = 388.98$ 計 = 1132.19	m2	1,132
張りコンクリート t=10cm	18-8-40BB	N= 1 = 1	式	1
		CAD求積×斜率 ① $29.0 \times 1.144 = 33.176$ ② $22.7 \times 1.105 = 25.084$ ③ $8.0 \times 1.043 = 8.344$ ④ $13.1 \times 1.144 = 14.986$ ⑤ $68.0 \times 1.011 = 68.748$ 計 = 150.338	m2	
張りコンクリート t=30cm	18-8-40BB	N= 1 = 1 ①-1 $(5.757+4.063) \times 1/2 \times 4.792 = 23.529$ ①-2 $(3.260+0) \times 1/2 \times 4.792 = 7.811$ ①-3 $(9.529+7.686) \times 1/2 \times 4.792 = 41.247$ ②-1 $(8.065+4.049) \times 1/2 \times 4.792 = 29.025$ ②-2 $(8.063+4.049) \times 1/2 \times 4.792 = 29.020$ ③ $(9.200 \times 4.189 - 7.200 \times 2.302) \times 1.144 = 25.127$ 控除 $2.60 \times 1.144 = -2.974$ $0.80 \times 1.144 = -0.915$ 計 = 151.870	式	1
			m2	

張りコンクリート t=10cm 単位数量

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量		
張りコンクリート t=10cm		CAD求積×斜率				
		① 29.0×1.144	=	33.176		
		② 22.7×1.105	=	25.084		
		③ 8.0×1.043	=	8.344		
		④ 13.1×1.144	=	14.986		
		⑤ 68.0×1.011	=	68.748		
		計 =	150.338	m2	150	
コンクリート	18-8-40BB	V= 150.338×0.1	=	15.034	m3	15
型 枠	均しコン型枠	① 14.316+4.032×1.144+15.00	=	33.929		
		② 15.00+7.881+1.044	=	23.925		
		③ 2.114+7.56	=	9.674		
		④ 6.267+4.189×1.144	=	11.059		
		⑤ 4.000	=	4.000		
			計 =	82.587		
	A= 82.587×0.10	=	8.259	m2	8	
目地材	樹脂発砲体t=1cm	① 2.0×1.144	=	2.288		
		② 2.7×1.105	=	2.984		
		⑤ 4.00	=	4.000		
			計 =	9.272		
	A= 9.272×0.10	=	0.927	m2	1	

張りコンクリート t=30cm 単位数

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量		
張りコンクリート t=30cm	18-8-40BB	①-1 $(5.757+4.063) \times 1/2 \times 4.792$	=	23.529		
		①-2 $(3.260+0) \times 1/2 \times 4.792$	=	7.811		
		①-3 $(9.529+7.686) \times 1/2 \times 4.792$	=	41.247		
		②-1 $(8.065+4.049) \times 1/2 \times 4.792$	=	29.025		
		②-2 $(8.063+4.049) \times 1/2 \times 4.792$	=	29.020		
		③ $(9.200 \times 4.189 - 7.200 \times 2.302) \times 1.144$	=	25.127		
		控除 2.60×1.144	=	-2.974		
		0.80×1.144	=	-0.915		
		計	=	151.870	m2	152
		コンクリート	18-8-40BB	V= 151.87×0.3	=	45.561
型 枠		① $5.757+3.260+9.529+4.792+4.792$	=	28.130		
		② $8.065+8.063+4.792+4.792$	=	25.712		
		③ $9.200+4.792+4.792$	=	18.784		
		計	=	72.626		
		A= 94.473×0.3	=	145.25	m2	145
鉄筋網	D13-250 × 250 単位重量7.96kg/m2	A= $151.87 - 94.473 \times 0.10$	=	142.423	m2	
		W= 142.423×7.96	=	1133.687	Kg	1,134

計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
底面工 根固めコンクリート t=50cm	18-8-40BB	N= 1 = 1	式	1
		CAD求積		
		① 17.1 = 17.1		
		② 31.5 = 31.5		
		計 = 48.6	m2	
底部張りコンクリート t=15cm	18-8-40BB	N= 1 = 1	式	1
		CAD求積		
		① 1547.0 = 1547.00		
		② 115.3 = 115.30		
		③ 2021.2 = 2021.20		
		計 = 3683.50	m2	

根固めコンクリート 単位数量

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
根固め工 根固めコンクリート t=50cm	18-8-40BB	CAD求積 ① 17.1 = 17.1 ② 31.5 = 31.5 計 = 48.6	m2	49
コンクリート	18-8-40BB	V= 48.6 × 0.5 - 0.019 × (4.049 + 4.049 + 7.686 + 4.063) = 23.923	m3	24
型枠		① 4.049 + 4.220 + 4.219 + 4.049 = 16.537 ② 7.837 + 4.063 + 7.686 + 4.049 = 23.635 計 = 40.172	m	
		A= 40.172 × 0.5 = 20.086	m2	20

底部張りコンクリート 単位数量

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
底部張りコンクリート t=15cm	18-8-40BB	CAD求積 ① 1547.0 = 1547.00 ② 115.3 = 115.30 ③ 2021.2 = 2021.20 計 = 3683.50	m2	3,684
コンクリート	18-8-40BB	V= 3683.5 × 0.15 = 552.525	m3	553
型枠		L= 33.7+41.2+48.8+55.9+38.8+29.0+86.0+69.8 +62.0+33.8+15.8+37.3+48.2+8.1+6.5+6.5+6.5+6.5+2.6+6.5+6.5+6.5+6.5+6.5+9.1+9.1 +11.5+8.9 = 714.600	m	
		A= 714.6 × 0.15 = 107.190	m2	107
鉄筋網	D13-250 × 250 単位重量7.96kg/m2	CAD求積 A= (69.9+92.3+88.2+58.9+60.5+80.8+84.6+60.5 +56.6+84.6+60.5+93.8+84.6+38.8+34.6+19. 3+83.9+69.0+13.9+59.7+59.6+7.6+75.8+61. 8+59.8+60.3+57.8+78.7+58.0+42.9+81.9+28. 7+84.5+45.3+70.6)+96.0 × 13 = 3416.3	m2	
		W= 3416.3 × 7.96 = 27193.748	Kg	27,194
目地材	樹脂発砲体t=1cm	型枠延長より A= 714.6 × 0.15 = 107.190	m2	107

計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
余水吐工 余水吐	B6500×L6500×H2540	N= 1 = 1.00	箇所	1
オリフィス柵	B4850×L700×H650	N= 1 = 1.00	箇所	1

余水吐 単位数量

1箇所当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
掘削 構造物土工にて集計	KCA	$V= 11.8 \times 10.6 = 125.080$	m3	130
埋戻 構造物土工にて集計	KSA	$V= 125.08 - (7.9 \times 7.2 + 0.79 \times 2.08) = 66.557$	m3	70
埋戻しコンクリート	18-8-40BB	$V= 0.79 \times 2.08 = 1.643$	m3	1.6
コンクリート	24-8-25BB	$V= (7.20 \times 7.20 \times 2.94 - 6.50 \times 6.50 \times 2.54) = 45.095$		
		開口控除分 $- (1.60 \times 1.40 + 0.70 \times 0.70) \times 0.350 = -0.956$		
		$= 44.139$	m3	44
型枠		$A= 7.20 \times 2.94 \times 4 + 6.50 \times 2.54 \times 4 = 150.712$		
		控除分 $1.60 \times 1.40 \times 2 + 0.70 \times 0.70 \times 2 = -5.460$		
		加算分 $(1.40 + 1.60 + 1.40 + 0.70 + 0.70 + 0.70) \times 0.35 = 2.275$		
		計 $= 147.527$	m2	148
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A= 7.4 \times 7.4 = 54.760$	m2	55
均しコン型枠		$A= 7.4 \times 7.4 \times 0.1 = 5.476$	m2	5.5
鉄筋 (SD345)	D13 D14以上	$W= 848 = 848$ $W= 3183 = 3183$	kg kg	848 3183
スクリーン 等辺山形鋼	L4-50-50(SUS304) (3.06kg/m)	$W= (2.20 + 1.50) \times 2 \times 3.06 = 22.644$	kg	23
アンカーボルト	M10-100 (SUS304)	$N= 20 = 20$	本	20
ステンレス丸鋼	Φ13	$W= (2.3 \times 20 + 2.9 \times 13) \times 1.052 = 88.052$	kg	88
オリフィス板	t=5mm (39.65kg/m2) ステンレス製板	$W= 0.80 \times 0.80 \times 39.65 = 25.376$	kg	25
アンカーボルト	M10-100 (SUS304)	$N= 4 = 4$	本	4
タラップ	W=300	$N= (2.54 - 0.20) / 0.3 = 7.8$	本	8
足場	枠組足場	$A= (2 \times (7.2 + 7.2) + 8.8) \times 3.04 = 114$ $(2 \times (3.1 + 3.1) + 2.4) \times 2.54 = 38$ $= 152$	掛m2	152

オリフィス桝

1箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	$V = 4.85 \times 1.0 \times 0.95 - 4.25 \times 0.70 \times 0.65 = 2.674$	m3	2.7
型枠		$A = (4.85 + 1.0 + 1.0) \times 0.95 + (4.25 + 0.70 + 0.70) \times 0.65 = 10.180$	m2	10
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 5.05 \times 1.10 \times 0.1 = 0.556$	m3	0.6
均しコン型枠		$A = (1.10 + 5.05 + 1.10) \times 0.1 = 0.725$	m2	0.7

計算書

1式

名称	規格	算式	単位	数量
放流施設工 床掘 ※構造物土工にて集計	土砂	土量計算書より V= 532.8 = 532.8	m3	530
埋戻 ※構造物土工にて集計	土砂 (転圧有)	土量計算書より V= 263.9 = 263.9	m3	260
残土 ※構造物土工にて集計		床掘 埋戻 路床 V= 532.8-263.9+72.2 = 341.1	m3	340
路床盛土	購入土	土量計算書より V= 72.2 = 72.2	m3	70
ボックスカルバート	B1600-H1400	カルバート工延長・箇所調書より L= 38.7 = 38.7	m	39
PU1 300B	B300×H300	延長・箇所調書より L= 1.5 = 1.5	m	2
VUφ300		延長・箇所調書より L= 2.6 = 2.6	m	3
集水柵	B500-L500-H1000	延長・箇所調書より N= 2 = 2	箇所	2
縦排水	18-8-40BB	延長・箇所調書より N= 1 = 1 V= 5.3 = 5.3	箇所 m3	1
コンクリートブロック積	控350	延長・箇所調書より N= 1 = 1 A= 10.2 = 10.2	式 m2	1
小口止め工(A)	18-8-40BB	延長・箇所調書より N= 1 = 1 V= 4.5 = 4.5	箇所 m3	1
小口止め工(B)	18-8-40BB	延長・箇所調書より N= 1 = 1 V= 4.3 = 4.3	箇所 m3	1

計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
放流施設工 床掘	土砂	土量計算書より V= 532.8	= 532.8	m3 530
埋戻	土砂 (転圧有)	土量計算書より V= 263.9	= 263.9	m3 260
残土		V= 532.8 - (263.9) / 0.9	= 239.6	m3 240
路床盛土	購入土	土量計算書より V= 72.2	= 72.2	m3 70

カルバート工

延長・箇所調書 (1)

プレキャストボックスカルバート(プレBOX-B1600-H1400)

測 点					単位	数 量	摘 要		
NO.	42 +	5.0	・KNO.	6 +	6.8	左右	式	1	分割数21
	(主)岐阜関ヶ原線			梅谷川					
計					式	1			

カルバート工

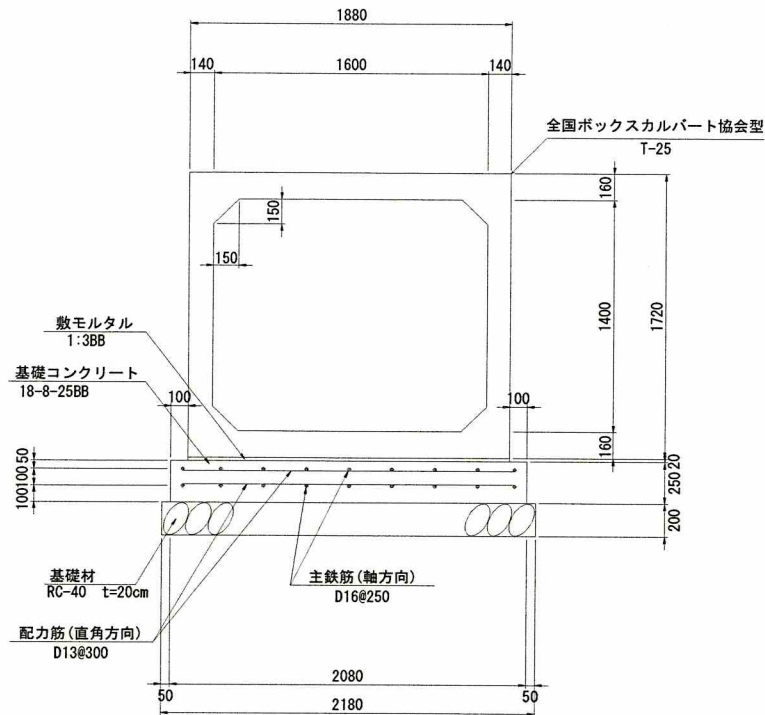
延長・箇所調書 (2)

プレキャストボックスカルバート(プレBOX-B1600-H1400)

測 点						単位	数 量	摘 要
NO.	42 +	5.0	・KNO.	6 +	6.8 左右	m	38.7	
	(主)岐阜関ヶ原線			梅谷川				
計						m	38.7	

ボックスカルバート1600×1400 単位数量計算書

10mあたり



細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量
プレキャストボックス	1600×1400	$L = 10.00$	m	10
敷モルタル	1:3BB	$V = 1.88 \times 0.02 \times 10.0$	m ³	0.4
基礎コンクリート	18-8-25BB	$V = 2.08 \times 0.25 \times 10.0$	m ³	5.2
型枠		$A = 0.25 \times 10.0 \times 2$	m ²	5.0
鉄筋	D16(SD345)	$W = 18 \times 10.0 \times 1.56 / 1000$	kg	0.281
	D13(SD345)	$W = (10 / 0.30) \times 2 \times (2.08 - 0.14) \times 0.995 / 1000$	kg	0.129
	合計	$W = 0.281 + 0.129$	kg	0.410
基礎碎石	RC-40 t=20cm	$V = 2.18 \times 10.0$	m ²	22

土 量 計 算 書

埋戻 KSA												埋戻 KSA				
名称	距離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土量 (m ³)	摘要	名称	距離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土量 (m ³)	摘要					
放流施設区間(起)	-	7.1	7.10	50.4			-									
放流施設区間(終)	7.1	7.1	9.65	18.3												
歩道区間(起)	1.9	12.2	12.20	35.4												
歩道区間(終)	2.9	12.2	8.55	0.0												
車道区間(起)	0.0	4.9	4.90	63.2												
車道区間(終)	12.9	4.9	6.00	11.4												
残地区間(起)	1.9	7.1	7.10	85.2												
残地区間(終)	12.0	7.1														
小計				263.9		小計				0.0						
						合計				263.9						

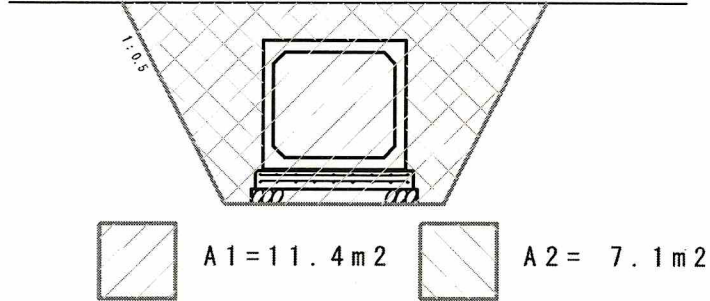
※現況床掘・現況埋戻を基本とする。

土 量 計 算 書

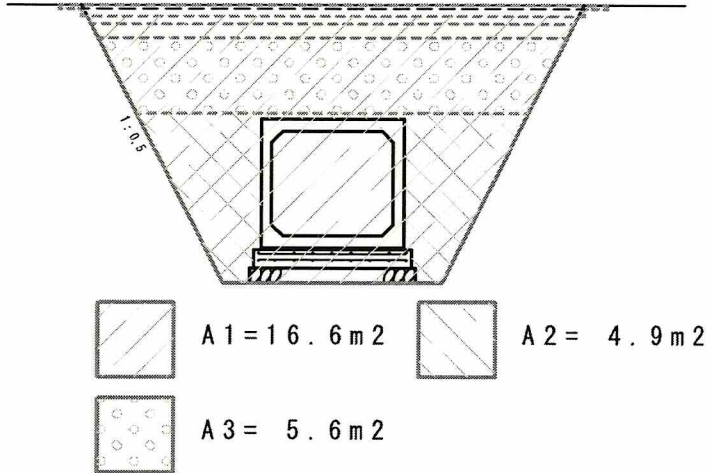
路床盛土 BA2										路床盛土 BA2				
名称	距離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土量 (m3)	摘要	名称	距離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土量 (m3)	摘要			
車道区間(起)	-	5.6					-							
車道区間(終)	12.9	5.6	5.60	72.2										
小計				72.2		小計				72.2				
						合計				72.2				
										0.0				
										72.2				

数量算出根拠図(1)

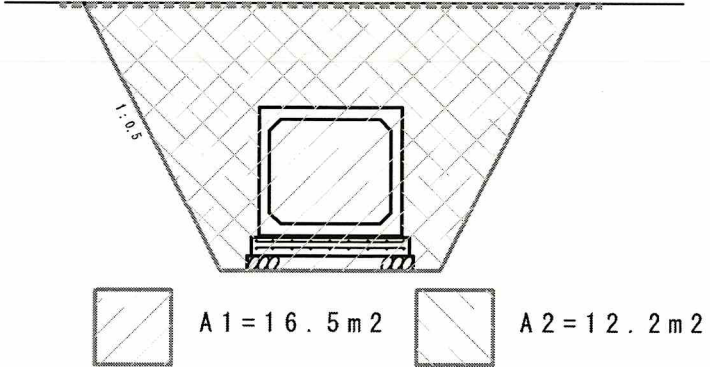
残地区間



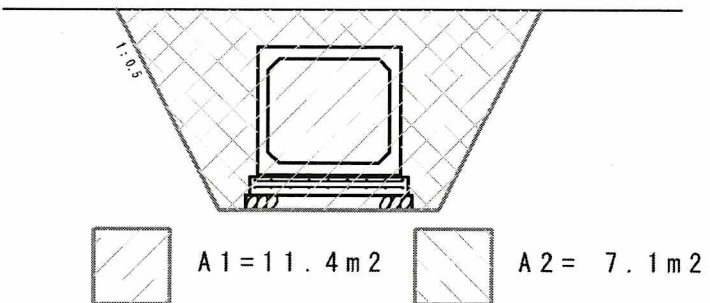
車道区間



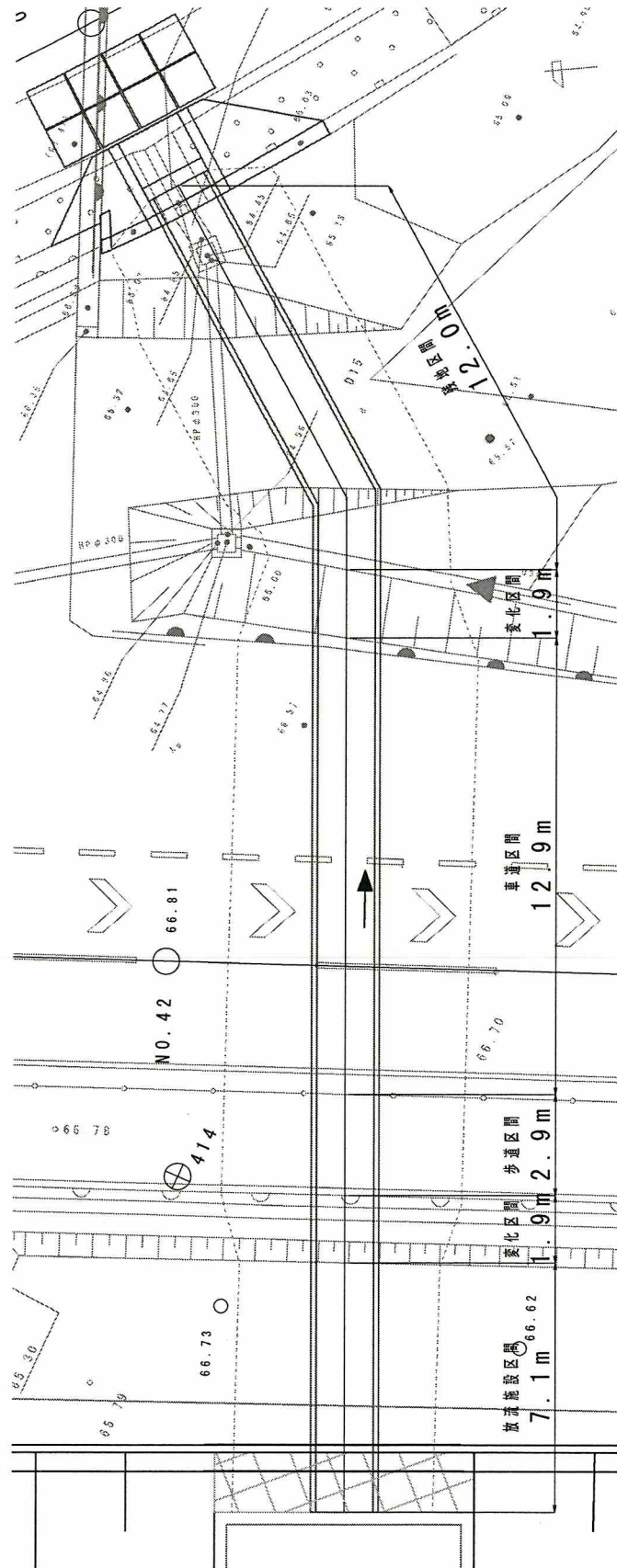
歩道区間



放流施設区間



数量算出根拠図(2)



VUφ300

延長・箇所調書

測 点						単位	数 量	摘 要	
NO.	42 +	1.6	~NO.	42 +	3.9	左	m	2.3	
NO.	42 +	5.5	~NO.	42 +	5.8	左	m	0.3	
計							m	2.6	

集水桝 A,B

延長・箇所調書

B500-L500-H1000

測 点			单位	数 量	摘 要
NO.	42 +	1.3	左 箇所	1	A
NO.	42 +	6.0	左 箇所	1	B
計			箇所	2	

縦排水

延長・箇所調書

縦排水

測 点						単位	数量	摘 要
川NO.	6 +	5.5 ~	川NO.	6 +	8.1 右	箇所	1	V=5m ³
計						箇所	1	

コンクリートブロック積工

延長・箇所調書

コンクリートブロック積工

測 点						単位	数量	摘 要
川NO.	6 +	2.3	~川NO.	6 +	5.5	右 式	1	A=10m2
計						式	1	

小口止め工(A)

延長・箇所調書

小口止め工

測 点					単位	数 量	摘 要
川NO.	6 +	8.1	~川NO.	6 + 10.8	右 箇所	1	V=5m3
計					箇所	1	

小口止め工(B)

延長・箇所調書

小口止め工

測 点					単位	数 量	摘 要	
川NO.	6 +	8.1 ~	川NO.	6 + 10.8	右	箇所	1	V=4m3
計						箇所	1	

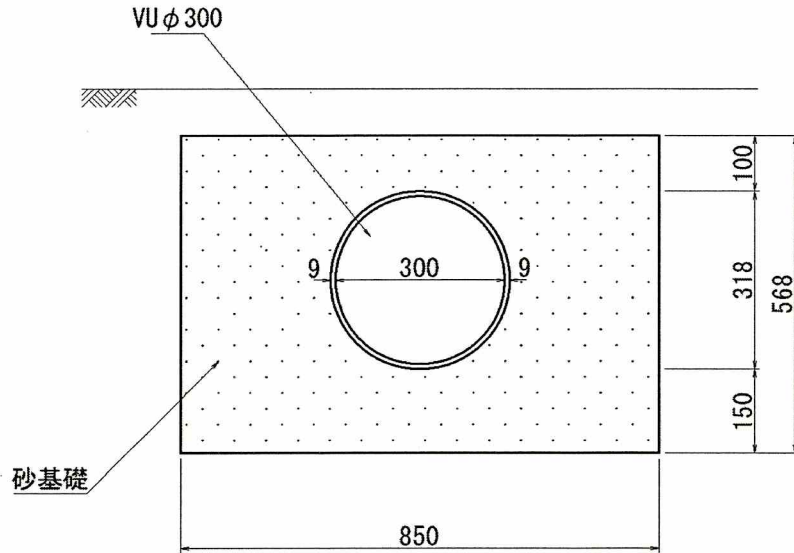
U300 単位数量

10m当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
U型側溝	PU1-B300-H300 L=600 参考質量79kg	$N = 10.0 / 0.605 = 16.5$	個	16.5
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.0 = 0.090$	m3	0.09
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$V = 0.500 \times 10.0 \times 0.1 = 0.500$	m3	0.5
均しコン型枠		$A = 0.100 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	m2	2.0

VUφ300 計算書

10m当り



名称	規格	計算式	単位	数量
VUφ300		$N = 10.00 / 4 = 2.5$	本	3
砂基礎		$V = (0.85 \times 0.57 - 1/4 \times 0.3182 \times \pi) \times 10 = 4.051$	m3	4

集水枡AB B500-L500-H1000 計算書

10箇所当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	$V = (0.80 \times 0.80 \times 1.15 - 0.50 \times 0.50 \times 1.00) \times 10 = 4.860$	m3	4.2
		控除分 $- 0.7 = -0.700$		
		$= 4.160$		
型枠		$A = \{(0.80 + 0.80) \times 1.15 \times 2 + (0.50 + 0.50) \times 1.15 \times 2\} \times 10 = 59.800$	m2	65
		加算分 $5.0 = 5.000$		
		$= 64.800$		
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$V = 0.90 \times 0.90 \times 10 \times 0.1 = 0.810$	m.	0.8
均しコン型枠		$A = (0.90 + 0.90) \times 2 \times 0.10 \times 10 = 3.600$	m2	3.6
グレーチング蓋	500×500用 T-2、普通目 鎖付き 参考質量34.0kg	$N = 10 = 10$	枚	10

縦排水工 単位数量

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	コンクリート体積 $V = (0.5+0.3) \times 0.350 \times 2 = 0.560$ $V = 0.500 \times 1.1180 \times (2.060+1.650) \times 2.580 = 5.351$ $V = -0.150 \times 1.1180 \times 2.060 \times 1.880 = -0.649$ 合計 = 5.262	m3	5.3
型枠	一般型枠 無筋構造物	型枠面積 $A = (0.5+0.3) \times 2 = 1.600$ $A = 0.3 \times 2 = 0.600$ $A = 0.230 \times 0.350 \times 2 = 0.161$ $A = 1.560 \times 1.1180 \times 0.350 \times 2 = 1.221$ $A = 0.500 \times 1.1180 \times (2.060+1.650) \times 2 = 4.148$ $A = (2.060+1.650) \times 1.1180 \times 2.580 = 10.701$ 合計 = 18.431	m2	18.4
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	均しコンクリート平面積 $V = 0.760 \times 2.580 \times 0.100 = 0.196$ 合計 = 0.196	m3	0.20
均しコン型枠		均しコン型枠面積 $A = 0.100 \times 0.760 \times 2 = 0.152$ $A = 0.100 \times 2.580 \times 2 = 0.516$ 合計 = 0.668	m2	0.7
裏込材	C-40	裏込材 体積 $V = (0.6+2.4) \times 0.350 \times 2 = 2.100$ $V = 2.4 \times 1.880 = 4.512$ 合計 = 6.612	m3	6.6
目地材	樹脂発泡体 t=10	目地面積 図面標準部断面図より $A = 0.5 \times 2 = 1.000$ 合計 = 1.000	m2	1.0
足場工	単管傾斜足場 H≤30m,安全ネット有	足場掛面積 $A = (5.270+0.100) \times 1.1180 \times 2.580 = 15.489$	掛m2	15.5

コンクリートブロック積工 単位数量

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
ブロック積	控350	ブロック面積 $A = 1/2 \times (0.500 + 3.160) \times 5.000 \times 1.1180$ <div style="float: right; text-align: right;"> $= 10.230$ $\underline{\hspace{1cm}}$ 合計 = 10.230 </div>	m2	10.2
裏込材	C-40	裏込材 体積 $V = 3.0 \times 0.500$ <div style="float: right; text-align: right;"> $= 1.500$ $\underline{\hspace{1cm}}$ $V = 1/2 \times 3.0 \times (3.160 - 0.500)$ <div style="float: right; text-align: right;"> $= 3.990$ $\underline{\hspace{1cm}}$ 合計 = 5.490 </div> </div>	m3	5.5
天端工		天端工延長 図面縦排水工構造図より <div style="float: right; text-align: right;"> $\underline{L = 3.160}$ 合計 = 3.160 </div>	m	3.2
基礎工		基礎工延長 図面縦排水工構造図より <div style="float: right; text-align: right;"> $\underline{L = 0.500}$ 合計 = 0.500 </div>	m	0.5
目地材	樹脂発泡体 t=10	目地面積 $A = 0.350 \times 5.000 \times 1.1180$ <div style="float: right; text-align: right;"> $= 1.957$ $\underline{\hspace{1cm}}$ $A = 0.350 \times 5.000 \times 1.1180 \times 1.1180$ <div style="float: right; text-align: right;"> $= 2.187$ $\underline{\hspace{1cm}}$ 合計 = 4.144 </div> </div>	m2	4.1
足場工	単管傾斜足場 H≤30m,安全ネット有	足場掛面積 $A = (5.000 + 0.260 + 0.100) \times 1.1180 \times 3.160$ <div style="float: right; text-align: right;"> $= 18.936$ </div>	掛m2	19

天端工 単位数量

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	コンクリート体積 $V = 1/2 \times 0.310 \times 0.160 \times 10$ $= 0.248$ 合計 = 0.248	m3	0.25
型枠	一般型枠 無筋構造物	型枠面積 $A = 0.160 \times 10$ $= 1.600$ 合計 = 1.600	m2	1.6
目地材	樹脂発泡体 t=10 10mlに1箇所	目地面積より $A = 1/2 \times 0.310 \times 0.160$ $= 0.025$ 合計 = 0.025	m2	0.03

基礎工 単位数量

10m当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-5-40BB	コンクリート体積 $V = 1/2 \times (0.100 + 0.410) \times 0.160 \times 10 = 0.408$ $V = 0.410 \times 0.100 \times 10 = 0.410$ 合計 = 0.818	m3	0.82
型枠	一般型枠 無筋構造物	型枠面積 $A = (0.100 + 0.260) \times 10 = 3.600$ 合計 = 3.600	m2	3.6
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	均しコンクリート体積 $V = 0.610 \times 0.100 \times 10 = 0.610$ 合計 = 0.610	m3	0.61
均しコン型枠		均しコン型枠面積 $A = (0.100 + 0.100) \times 10 = 2.000$ 合計 = 2.000	m2	2.0
目地材	樹脂発泡体 t=10 10mlに1箇所	目地面積より $A = 1/2 \times (0.100 + 0.410) \times 0.160 = 0.041$ $A = 0.410 \times 0.100 = 0.041$ 合計 = 0.082	m2	0.08

小口止め工(A)<標準部> 単位数量

1箇所

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	コンクリート体積 $V = 5.0 \times 0.920 = 4.600$ $V = 1/2 \times 0.7 \times 0.250 = 0.088$ $V = -1/2 \times 0.9 \times 0.380 = -0.171$ 合計 = 4.517	m3	4.5
型枠	一般型枠 無筋構造物	型枠面積 $A = 4.8 \times 1.1180 = 5.366$ $A = 0.7 \times 1.0332 = 0.723$ $A = 5.0 - 0.7 - 0.9 = 3.400$ $A = 0.9 \times 1.1180 = 1.006$ 合計 = 10.495 ※縦排水工を先行して施工する。	m2	10.5
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	均しコンクリート平面積 $A = 1.420 \times 0.500 \times 0.1 = 0.071$ 合計 = 0.071	m3	0.1
均しコン型枠		均しコン型枠面積 $A = 0.100 \times 1.420 \times 2 = 0.284$ $A = 0.100 \times 0.500 \times 2 = 0.100$ 合計 = 0.384	m2	0.4
目地材	樹脂発泡体 t=10	目地面積 図面標準部断面図より $A = 5.000$ 合計 = 5.000	m2	5.0
足場工	単管傾斜足場 H≤30m,安全ネット有	足場掛面積 $A = (5.270 + 0.100) \times 1.1180 \times 1.170 = 7.024$	掛m2	7

小口止め工(B)<橋台部> 単位数量

1箇所

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	コンクリート体積 $V = 1/2 \times 2.9 \times (1.800 + 0.690) = 3.611$ $V = 1/2 \times 1.4 \times (0.690 + 0.240) = 0.651$ $V = 1/2 \times 0.4 \times 0.240 = 0.048$ 合計 = 4.310	m3	4.3
型枠	一般型枠 無筋構造物	型枠面積 $A = 3.2 \times 1.1180 = 3.578$ $A = 2.9 \times 1.1180 = 3.242$ $A = 1.4 \times 1.1180 = 1.565$ $A = 0.4 \times 1.1180 = 0.447$ 合計 = 8.832	m2	8.8
目地材	樹脂発泡体 t=10	目地面積 図面 橋台部正面面積より $A = 3.200$ $A = 0.700 \times 0.690 = 0.483$ 合計 = 3.683	m2	3.7
足場工	単管傾斜足場 H≤30m,安全ネット有	足場掛面積 $A = (5.270 + 0.100 - 0.960) \times 1.1180 \times 1.800 = 8.875$	掛m2	9

付帯工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
付帯工 小型重力式擁壁(調整池)	平均高さH=0.76m 18-8-40BB	コンクリート量計算書より V= 7.6	= 7.6 m3	7.6
床掘 ※構造物土工にて集計	土砂	土量計算書より V= 12.2	= 12.2 m3	10
埋戻 ※構造物土工にて集計	流用土 転圧有	土量計算書より V= 3.2	= 3.2 m3	3
残土 ※構造物土工にて集計		床掘 埋戻 置換 V= 12.2 - 3.2 + 5.7	= 14.7 m3	10
良質土置換	購入土	土量計算書より V= 5.7	= 5.7 m3	6
歩車道境界ブロック	Aタイプ JIS A5371	調整池計画平面図より L= 12.9+39.1	= 52.0 m	52
歩車道境界ブロック	Bタイプ JIS A5371	調整池計画平面図より L= 3.1+8.7	= 11.8 m	12
歩車道境界ブロック	Cタイプ JIS A5371	調整池計画平面図より L= 3.3+3.3	= 6.6 m3	7
フェンス(A)	H=1.8m 忍び返し付 現場打ちブロック	調整池計画平面図より L= 314.8	= 314.80 m	315
フェンス(B)	H=1.8m 忍び返し付 コンクリート構造物建込	調整池計画平面図より L= 15.7	= 15.70 m	16
門扉	W=4.0m H=1.8m 忍び返し付 両開き	調整池計画平面図より L= 1	= 1.00 基	1

コンクリート量計算書

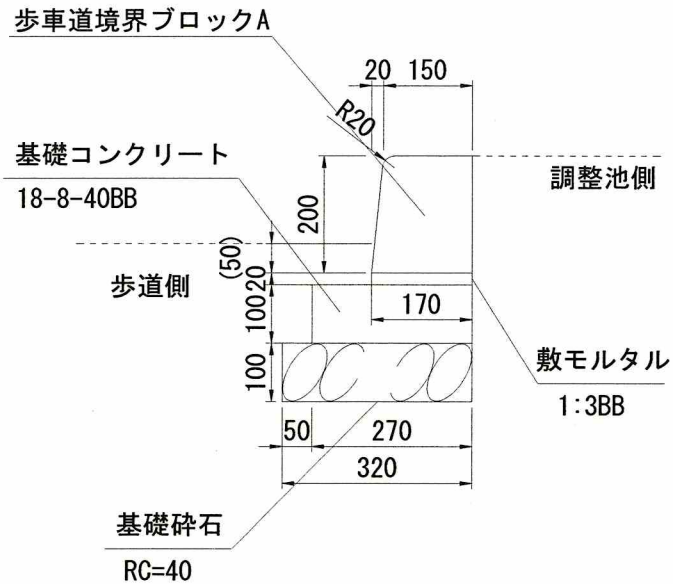
小型重力式擁壁(調整池)

前面勾配 1: 0.80

測点 NO.	距離 (m)	高さ (m)	天端幅 (m)	底面幅 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体積 (m ³)	摘要	平均高さ	
									表面積 (m ²)	摘要
44 + 8.20	-	0.71	0.30	0.87	0.42					
44 + 10.37	2.16	0.73	0.30	0.88	0.43	0.93			0.72	1.56
45 0.00	9.80	0.79	0.30	0.93	0.49	4.51			0.76	7.45
45 + 4.74	4.47	0.78	0.30	0.92	0.48	2.19			0.79	3.53
計	16.4					7.6			計	12.5
									平均高さ	0.76

歩車道境界ブロック Aタイプ 計算書

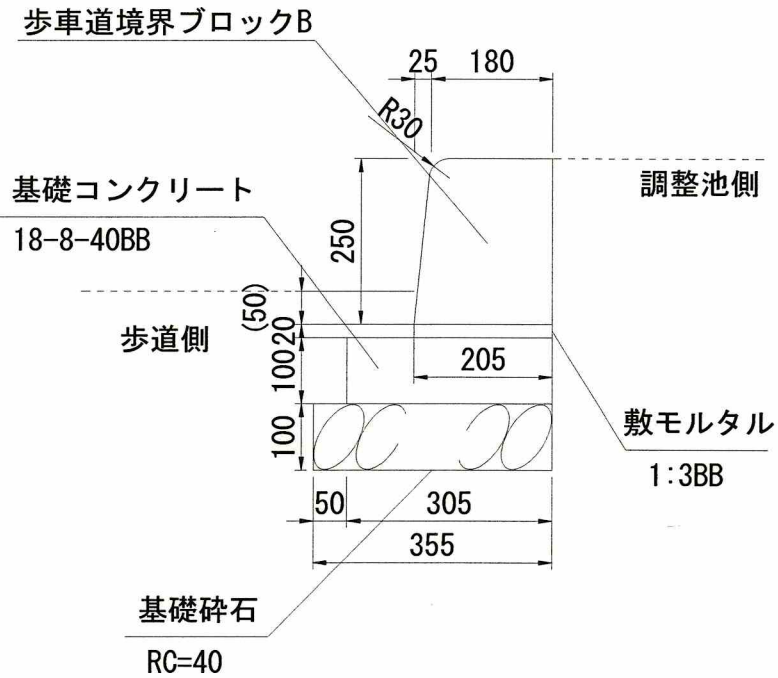
100m当り



名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
歩車道境界ブロック	Aタイプ L=600	$N = 100.0 / 0.6$	個	167
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.17 \times 0.02 \times 100.00$	m ³	0.3
基礎コンクリート	18-8-40BB	$A = 0.27 \times 100.00$	m ²	27
		$V = 0.27 \times 0.10 \times 100.00$	m ³	2.7
基礎砕石	RC-40	$A = 0.32 \times 100.00$	m ²	32
		$V = 0.32 \times 0.10 \times 100.00$	m ³	3.2

歩車道境界ブロック Bタイプ 計算書

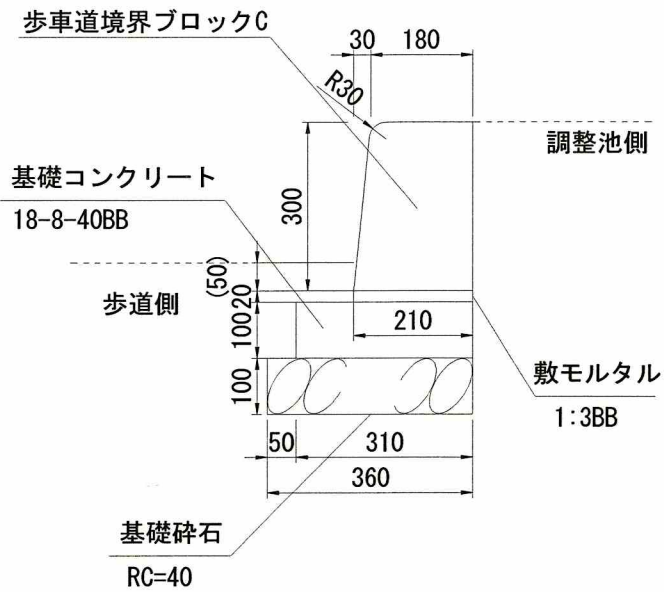
100m当り



名称	規格	計 算 式	単位	数 量
歩車道境界ブロック	Aタイプ L=600	$N = 100.0 / 6$	個	167
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.21 \times 0.02 \times 100.00$	m ³	0.4
基礎コンクリート	18-8-40BB	$A = 0.31 \times 100.00$ $V = 0.31 \times 0.10 \times 100.00$	m ² m ³	31
基礎碎石	RC-40	$A = 0.36 \times 100.00$ $V = 0.36 \times 0.10 \times 100.00$	m ² m ³	36

歩車道境界ブロック Cタイプ 計算書

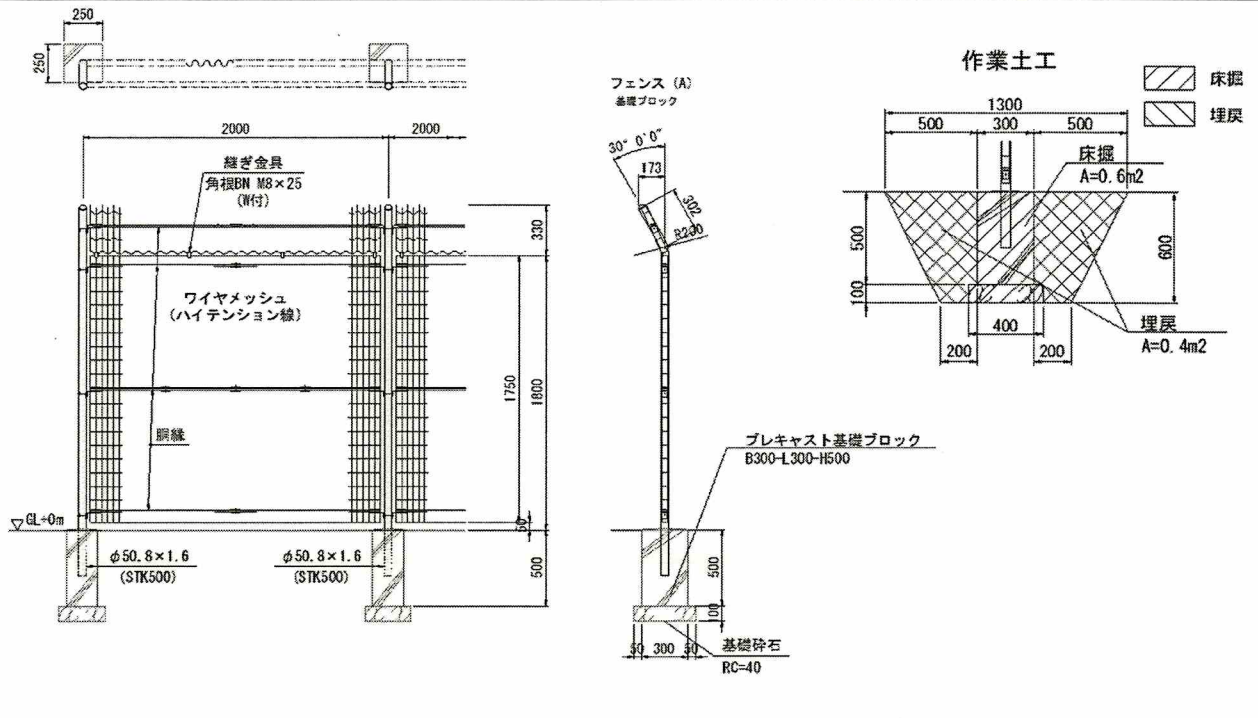
100m当り



名称	規格	計 算 式	単位	数 量
歩車道境界ブロック	Aタイプ L=600	$N = 100.0 / .6 = 166.7$	個	167
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.21 \times 0.02 \times 100.00 = 0.42$	m ³	0.4
基礎コンクリート	18-8-40BB	$A = 0.31 \times 100.00 = 31.00$ $V = 0.31 \times 0.10 \times 100.00 = 3.10$	m ² m ³	31
基礎砕石	RC-40	$A = 0.36 \times 100.00 = 36.00$ $V = 0.36 \times 0.10 \times 100.00 = 3.60$	m ² m ³	36

フェンス(A) H=1.8m 忍び返し付 数量計算書

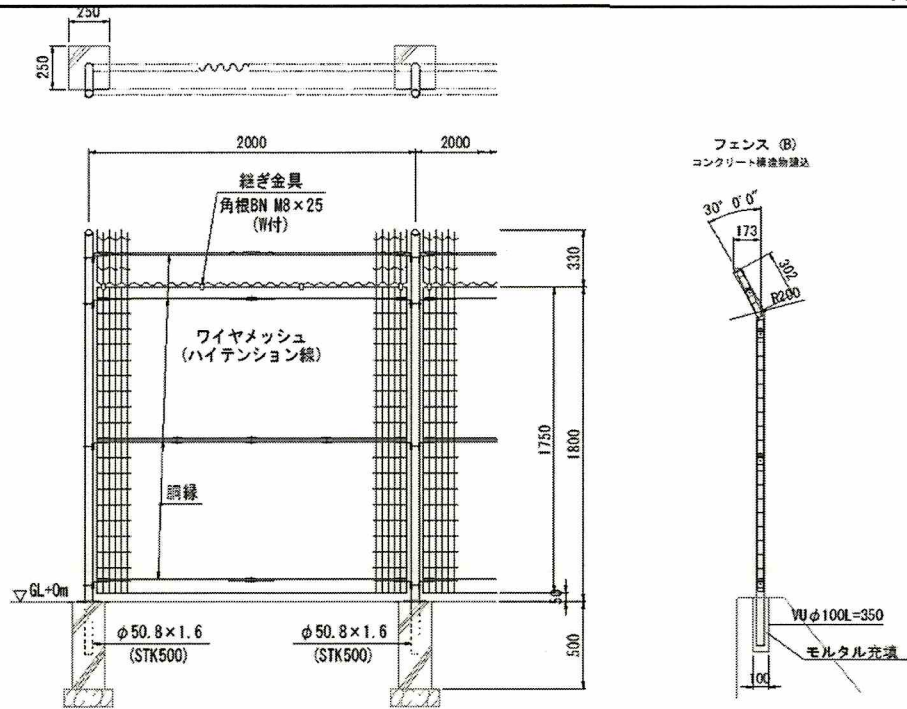
100 m当り



名称	計	算	式	単位	数量
ワイヤメッシュ ハイテンション線	L =		= 100.00	m	100
支柱 $\phi 50.8 \times 1.6 \times 2272$ STK500	N =	100.0 / 2.00 + 1	= 51.0	本	51
場所打ち基礎ブロック B300-L300-H500	N =	100.0 / 2.00 + 1	= 51.0		
コンクリート 18-8-40BB 型枠	V =	0.3 × 0.30 × 0.50	× 51.0 = 2.3	m3	2
円形型枠 $\phi 100 \times 2.7 \times 350$	A =	0.500 × 0.300 × 4	× 51.0 = 30.6	m2	31
	N =	100.0 / 2.00 + 1	= 51.0		
	L =	0.35 × 51.0	= 17.9	m	18
基礎碎石 RC-40 t=10cm	A =	0.400 × 0.400 × 51	= 8.2	m2	8
床掘 土砂 構造物土工にて計上	V =	0.6 × 0.40 × 51	= 12.2	m3	12
埋戻 土砂(転圧有) 構造物土工にて計上	V =	0.4 × 0.40 × 51	= 8.2	m3	8

フェンス(B)H=1.8m 忍び返し付 数量計算書

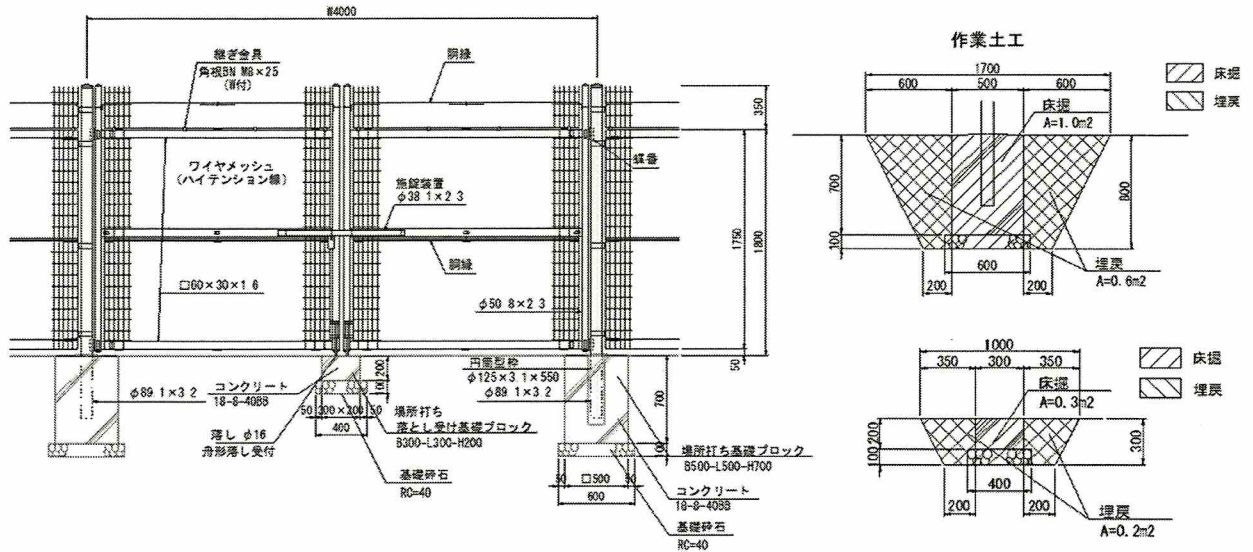
100 m当り



名称	計	算	式	単位	数量
ワイヤメッシュ ハイテンション線	L =		= 100.00	m	100
支柱 φ50.8×1.6×2272 STK500	N =	100.0 / 2.00 + 1	= 51.0	本	51
円形型枠φ100 (モルタル充填込)	L =	0.350 × 51	= 17.85	m	18

門扉W=4.0m H=1.8m 忍び返し付 数量計算書

10 基当り



名称	計 算 式				単位	数量
門扉 両開き W=4.0m H=1.8m	N =			= 10.00	基	10.00
場所打ち基礎ブロック B500-L500-H700	N =	2.0	×	10.00		
コンクリート 18-8-40BB	V =	0.5	×	0.50	×	0.70
型枠	A =	0.500	×	0.700	×	4
円形型枠 φ125×3.1×550	N =	2.0	×	10.00		
	L =	0.55	×	20.0		
基礎砕石 RC-40 t=10cm	A =	0.600	×	0.600	×	20
場所打ち落とし受け基礎ブロック B500-L500-H700	N =	1.0	×	10.00		
コンクリート 18-8-40BB	V =	0.3	×	0.30	×	0.20
型枠	A =	0.300	×	0.200	×	4
基礎砕石 RC-40 t=10cm	A =	0.400	×	0.400	×	10
床掘	V1 =	1.0	×	0.60	×	20
土砂	V2 =	0.3	×	0.40	×	10
構造物土工にて計上	Σ V =					13.2
埋戻	V1 =	0.6	×	0.60	×	20
土砂(転圧有)	V2 =	0.2	×	0.40	×	10
構造物土工にて計上	Σ V =					8.0

仮締切工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
仮締切工 盛土	購入土 間口・乗入設置	土量計算書より V= 17.7 + 132.5 = 150.2	m3	150
掘削 ※土工にて集計	土砂 間口・乗入撤去	土量計算書より V= 17.7 + 132.5 = 150.2	m3	150
残土 ※構造物土工にて集計	間口・乗入	掘削より V= 150.2 = 150.2	m3	150
仮水路工	高密度ポリエチレン管 φ1200(ダブル),2条 設置・撤去	L= 2 × 10.3 = 20.6	m	21
"	高密度ポリエチレン管 φ300(シングル),1条 設置・撤去	L= 1 × 10.3 = 10.3	m	10
土のう工	大型土のう1t型 製作・据付・撤去	N = 100 ※中詰土含む ※袋の処理運搬については調整池工撤去工にて計上	袋	100
"	土のう積 小口並べ 製作・据付・撤去	N = 300 ※中詰土含む ※袋の処理運搬については調整池工撤去工にて計上	袋	300

数量算出根拠図

<新設間口>

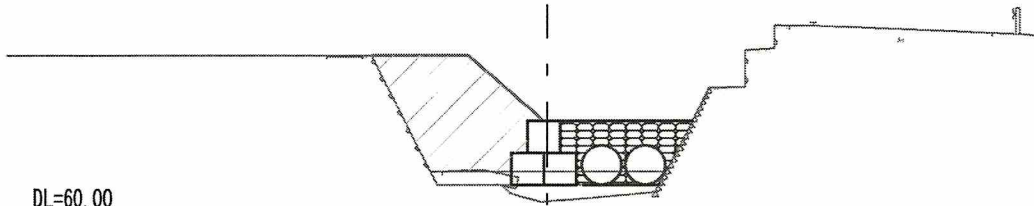


DL=60.00



$A1 = 2.3 \text{ m}^2$

<河床乗入>

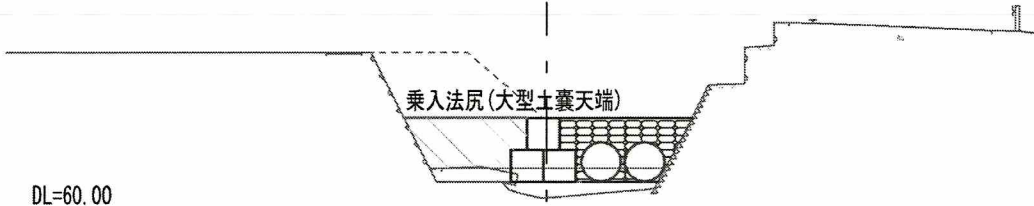


DL=60.00



$A2 = 12.4 \text{ m}^2$

乗入法尻(大型土嚢天端)



DL=60.00



$A3 = 5.0 \text{ m}^2$

大型土のう工

袋調書

測 点						単位	数 量	摘 要
大型土のう1t型(製作・据付・撤去)								
KNO.	5 +	2.7	~KNO.	6 +	3.9	右 袋	68	
KNO.	6 +	14.2	~KNO.	7 +	4.5	右 袋	32	
計						袋	100	

土のう工

袋調書

測 点			単位	数 量	摘 要
土のう 小口並べ(製作・据付・撤去)					
KNO.	5 +	2.7	右 袋	150	
KNO.	6 +	14.2	右 袋	150	
計			袋	300	

撤去工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
撤去工				
コンクリート構造物取壊し ※撤去工にて集計	鉄筋構造物	コンクリート構造物取壊し集計表より V= 0.41	= 0.41	m3 0.4
コンクリート構造物取壊し ※撤去工にて集計	無筋構造物	コンクリート構造物取壊し集計表より V= 4.75	= 4.75	m3 5
舗装版切断 ※撤去工にて集計	AS t=30	構造物取壊し集計表より	L = 5.0	m 5
"	AS t=50	構造物取壊し集計表より	L = 25.2	m 25
"	AS t=100	構造物取壊し集計表より	L = 24.2	m 24
舗装版取壊し ※撤去工にて集計	AS t=30	構造物取壊し集計表より A= 24.5	= 24.5	m2 25
"	AS t=50	構造物取壊し集計表より A= 9.9	= 9.9	m2 10
"	AS t=150	構造物取壊し集計表より A= 80.8	= 80.8	m2 81
殻運搬処理 ※撤去工にて集計	コンクリート殻(鉄筋)	V= 0.41	= 0.4	m3 0.4
"	コンクリート殻(無筋)	V= 4.75	= 4.8	m3 5
"	アスファルト殻	V= 24.5 × 0.03 V= 9.9 × 0.05 V= 80.8 × 0.15	= 0.7 = 0.5 = 12.1	
		合計 =	13.3	m3 13
"	廃プラスチック	V= 6.10	= 6.1	m3 6
防護柵撤去	Gr-B-4E (発生品)		L = 6.7	m 7
	Gp-Bp-2E (発生品)		L = 7.2	m 7
根固めブロック撤去	1.0t型	N=	= 8	個 8

廃プラスチック撤去集計表

名 称	規 格	廃プラスチック						
		袋	単位数 m3/100袋	枚・ 箇所	単位数 m3/10(枚・箇所)	式	単位数 m3/式	数量 m3
大型土のう袋		100	4.3					4.30
普通土のう袋		300	0.6					1.80
合 計		400						6.10

構造物取壊し工

延長・箇所調書

測 点						単位	数 量	摘 要
U300B取壊し								
NO.	42 +	1.7	~NO.	42 +	8.4	左	m	6.8
集水柵取壊し								
NO.	42 +	1.3				左	箇所	1
重力式擁壁取壊し								
NO.	42 +	0.6	~NO.	42 +	10.2	右	m	9.6
ガードレール撤去								
NO.	42 +	1.7	~NO.	42 +	8.4	右	m	6.7
ガードパイプ撤去								
NO.	42 +	1.5	~NO.	42 +	8.7	左	m	7.2
根固めブロック撤去								
川NO.	6 +	4.6	~川NO.	6 +	9.3	右	個	8

U300B取壊し				
10m当り				
名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V = 0.055 \times 10.0 = 0.550$	m3	0.6
集水桝取壊し				
10箇所当り				
名称	規格	計 算 式	単位	数 量
無筋構造物		$V1 = (0.90 \times 0.90 \times 1.00 - 0.60 \times 0.60 \times 0.85) \times 10 = 5.040$ 開口控除分(10箇所当り) $V2 = \underline{-0.700}$ 計 4.340	m3	4.3
重力式擁壁取壊し				
10m当り				
名称	規格	計 算 式	単位	数 量
無筋構造物		$V = 1/2 \times (0.20 + 0.70) \times 1.00 \times 10.0 = 4.500$	m3	4.5
ガードレール撤去				
10m当り				
名称	規格	計 算 式	単位	数 量
Gr-B-4E		$L = 10.000$	m	10.0
ガードパイプ撤去				
10m当り				
名称	規格	計 算 式	単位	数 量
Gp-Bp-2E		$L = 10.000$	m	10.0
根固めブロック撤去				
10個当り				
名称	規格	計 算 式	単位	数 量
根固めブロック		$L = 10.000$	個	10.0

大型土のう袋

100袋当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
廃プラスチック		$V = 100.0 \div 23 = 4.348$	m3	4.3

普通土のう

100袋当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
廃プラスチック		$V = 100.0 \div 167 = 0.599$	m3	0.6

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量

根固めブロック撤去 単位数量

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
根固めブロック撤去	I型,1.0t型 参考質量1.023t/個	根固めブロック個数 図面根固工詳細図より $N = \frac{8}{1}$ 合計 = 8	個	8

端部処理増減計算書

車道舗装工A

1式

名称	規格	単位	舗装端部処理(1)						合計
			増減幅(m)	延長(m)	数量	増減幅(m)	延長(m)	数量	
表層	再生密粒度アスファルト(20) t=50	m2	-	7.2	-				-
上層	再生瀝青安定処理 t=100	m2	基準位置 0.00	7.2	0.00				0.0
上層路盤	粒度調整碎石 M-30 t=100	m2	0.10	7.2	0.72				0.7
下層路盤	再生クランチャーRC-40 t=190	m2	0.20	7.2	1.44				1.4

※増減幅:復旧平面図内の端部処理より

●舗装端部処理延長
舗装端部処理

L= 7.2

= 7.2 m

区画線工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
溶融式区画線 外側線	実線、白 W=15cm、t=1.5mm	L= 4.0+6.7 = 10.7	m	11
溶融式区画線 中央線	破線、白 W=15cm、t=1.5mm	L= 5.0 = 5.0	m	5

防護柵工

延長・箇所調書

Gr-B-4E

測 点						単位	数 量	摘 要
NO.	42 +	1.7	~NO.	42 +	8.4 左	m	6.7	発生品
計						m	6.7	

防護柵工

延長・箇所調書

Gp-Bp-2E

測 点						単位	数 量	摘 要
NO.	42 +	1.5	~NO.	42 +	8.7 左	m	7.2	発生品
計						m	7.2	

根固めブロック

延長・箇所調書

根固めブロック

測 点					単位	数 量	摘 要
川NO.	6 +	4.6 ~	川NO.	6 + 9.3	右 個	8	発生品
計					個	8.0	

根固めブロック設置 単位数量

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
根固めブロック再設置	I型,1.0t型 参考質量1.023t/個	根固めブロック個数 図面根固工詳細図より $\frac{N}{\text{合計}} = \frac{8}{8}$	個	8
吸出防止材	t=10	吸出防止材 設置延長 $L = 4 \times 1.150 + 5 \times 0.035 = 4.775$ 吸出防止材 設置延長 $W = 2 \times 1.150 + 1 \times 0.035 + 0.140 = 2.475$ 吸出防止材 設置面積 $A = 4.775 \times 2.475 = 11.818$ $\frac{\text{合計}}{\text{合計}} = \frac{11.818}{11.818}$	m2	11.8
床均し		床均し面積 上記より $\frac{A}{\text{合計}} = \frac{11.818}{11.818}$	m2	11.8
寄せ石		寄せ石 設置延長 $L = 4 \times 1.150 + 5 \times 0.035 = 4.775$ 寄せ石 標準断面積 図面根固工詳細図より $A = 0.12$ 寄せ石 体積 $V = 4.775 \times 0.12 = 0.573$ $\frac{\text{合計}}{\text{合計}} = \frac{0.573}{0.573}$	m3	0.6
連結金具	φ16		個	10

仮設道路工 数量集計表1/3

1式

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土工		式	1	
掘削	土砂	m3	150	土工にて集計
路体盛土	流用土	m3	160	
路床盛土	購入土	m3	800	
床掘	土砂	m3	30	構造物土工にて集計
埋戻	転圧有 小規模	m3	20	構造物土工にて集計
法面整形工		式	1	
法面整形(盛土部)	締固め有	m2	220	
仮水路工		式	1	
BF-500	現場流用品	m	31	
高密度ポリエチレン管	φ150	m	4	設置・撤去
台付管	D300	m	15	設置・撤去
素掘水路A	0.5m×0.2m	m	19	
舗装工		式	1	
迂回路車道舗装工 表層	再生密粒度アスファルトTOP20mm t=5cm	m2	784	
基層	粒度調整碎石(M-30) t=10cm	m2	804	
路盤	再生クラッシャーラン(RC-40) t=15cm	m2	824	
迂回路路肩舗装工 表層	再生密粒度アスファルトTOP20mm t=5cm	m2	50	
路盤	再生クラッシャーラン(RC-30) t=10cm	m2	30	
防護柵工		式	1	
仮設ガードレール	設置・撤去	m	230	リース品

仮設道路工 数量集計表2/3

1式

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
区画線工		式	1	
車道外側線(W=150)	実線、白 W=15cm、t=1.5mm	m	260	迂回路
車道中央線(W=150)	実線、白 W=15cm、t=1.5mm	m	130	迂回路
撤去工		式	1	
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m3	19	撤去工にて集計
歩道舗装撤去	AS t=3cm	m2	154	撤去工にて集計
舗装版切断	t=3cm	m	103	撤去工にて集計
殻運搬処理	コンクリート殻(無筋)	m3	19	撤去工にて集計
殻運搬処理	アスファルト殻	m3	5	撤去工にて集計
防護柵撤去	ガードパイプ	m	64	
注意喚起標識移設	Gp添架式	式	1	
区画線消去	県道本線外側線	m	90	撤去工にて集計
	県道本線中央線	m	28	撤去工にて集計
復旧工		式	1	
迂回路舗装撤去	AS t=5cm	m2	680	撤去工にて集計
迂回路舗装切断	t=5cm	m	37	撤去工にて集計
殻運搬処理	コンクリート殻(鉄筋)	m3	1	撤去工にて集計
殻運搬処理	アスファルト殻	m3	34	撤去工にて集計
BF-500撤去	撤去手間	m	31	取壊し数量は 撤去工(造成部)にて計上
ガードパイプ再設置		m	64	
注意喚起標識移設		式	1	
迂回路盛土撤去	路体、路床、残土分	m3	610	構造物土工にて集計

仮設道路工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
土工 掘削 ※土工にて集計	土砂	土量計算書より V= 149.8 = 149.8 ※土量メッシュ土量を控除	m3	150
路体盛土	流用土	土量計算書より V= 156.0 = 156.0	m3	160
残土		V= 149.8 + 27.8 - (156.0 + 17.5) = 4.1	m3	
路床盛土	購入土	土量計算書より V= 802.9 = 802.9	m3	800
	迂回路撤去時	V= 449 = 449.0 ※土量メッシュ土量を控除	m3	
(作業土工) 床掘 ※構造物土工にて集計	土砂	土量計算書より V= 27.8 = 27.8	m3	30
埋戻 ※構造物土工にて集計	転圧有 小規模	土量計算書より V= 17.5 = 17.5	m3	20
法面整形工 法面整形(盛土部)	締固め有	面積計算書より A= 221.7 = 221.7	m2	220

仮水路工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
仮水路工 BF-500	現場流用品	BF-500延長調書より L= 31.3	= 31.3 m	31
高密度ポリエチレン管	φ 150	高密度ポリエチレン管延長調書より L= 4.0	= 4.0 m	4
台付管	D300	台付管延長調書より L= 15.0	= 15.0 m	15
素掘り水路A	0.5m × 0.2m	素掘り水路延長調書より L= 18.6	= 18.6 m	19

BF-500 (現場流用品) 延長・箇所調書

測 点					単位	数 量	摘 要
NO.	2 +	2.2 ~NO.	3 +	17.0 右	m	31.3	
計					m	31.3	

高密度ポリエチレン管 延長・箇所調書 (1)

φ150

測 点						単位	数 量	摘 要
NO.	5 +	18.8	~NO.	6 +	3.6 左	m	4.0	
計						m	4.0	

素掘水路

延長・箇所調書

素掘水路A

測 点						単位	数 量	摘 要
NO.	5 +	18.1	~NO.	6 +	6.4 右	m	18.6	
計						m	18.6	

BF-500 単位数量

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
側溝	BF500	$N = 10.0 / 2.0 = 5.000$	個	5
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.540 \times 0.02 \times 10.0 = 0.108$	m ³	0.11
基礎材	RC-40 t=100	$A = 0.640 \times 0.10 \times 10.0 = 0.640$	m ³	0.6

高密度ポリエチレン管 単位数量

10m当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
高密度ポリエチレン管	φ150	L= 10.0 = 10.000	m	10

台付管D300 単位数量

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
台付管	D300	$N = 10.0 / 2.0 = 5.000$	個	5
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.240 \times 0.020 \times 10.0 = 0.048$	m3	0.05
均しコンクリート	18-8-40BB t=150	$A = 0.440 \times 0.150 \times 10.0 = 0.660$	m3	0.7
均しコン型枠		$A = 0.150 \times 2 \times 10.0 = 3.000$	m2	3.0

素掘水路A 単位数量

10m当り

名称	規格	計算式	単位	数量
掘削		$V = \frac{1}{2} \times (0.980 + 0.500) \times 0.200 \times 10.0 = 1.480$	m3	1.5

