

本 工 事 数 量 集 計 表

No. 1

工種・細目	規格	算 式	設計数量	単位	備考
<土工>					
床掘り	小規模 BH0.28m3	$21.8 + 25.7 = 47.5$	47.5	48	m3
床掘り	人力	$3.8 + 0.8 = 4.6$	4.6	5	m3
埋戻し	小規模 BH0.28m3	$7.2 + 14.4 = 21.6$	21.6	22	m3 流用土
埋戻し	人力	$1.9 + 0.1 = 2.0$	2.0	2	m3 流用土
土砂等運搬	4t L=0.2km以下	$47.5 * 0.9 - 21.6 = 21.2$	21.2	21	m3
整地		21.2	21.2	21	m3
<舗装工>					
不陸整正	M-30 t=3cm	18.1	18.1	18.1	m2
路盤工	M-30 t=7cm	12.8	12.8	12.8	m2
表層	再生密粒度7スコン13 t=4cm	30.9	30.9	30.9	m2
<構造物工>					
横断水路工	W800 24-12-25BB	1.0	1.0	1	式 L=6.0m
擁壁工	18-8-40BB	1.0	1.0	1	式
リウム工1型	B形B800*H750	3.6	3.6	3.6	m
リウム工2型	B形B900*H800	1.0	1.0	1	m
ふとんかご	B1200*L2000*H500	1.0	1.0	1	式 L=2.0m
<付帯工>					
視線誘導標	支柱φ60.5 φ100 両面反射	4.0	4.0	4	本

本 工 事 数 量 集 計 表

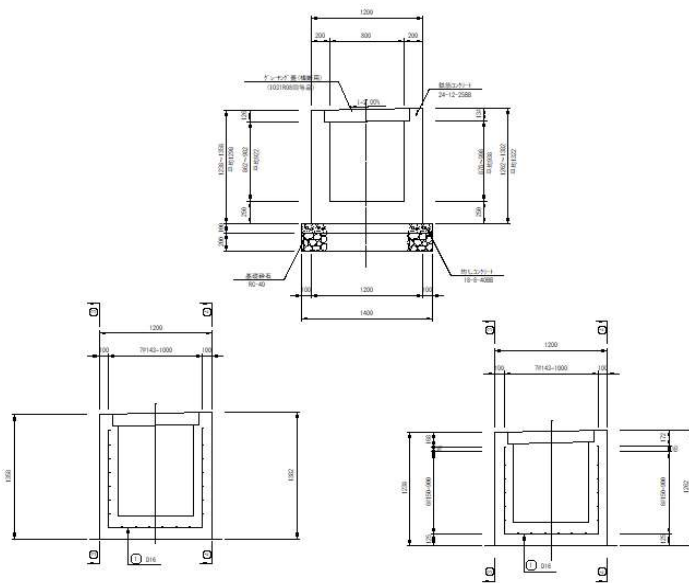
No. 2

工種・細目	規格	算 式	設計数量	単位	備考
防護柵設置	土中建込 Gr-C-4E	21.0	21.0	21	m
<取壊し工>					
舗装版切断	Ast=15cm以下	$5.90 + 4.70 = 10.60$	10.6	11	m
舗装版破砕	小規模 t=5cm以下	37.2	37.2	37	m2
構造物取壊し	無筋 人力	3.2	3.2	3	m3
殻運搬	As 2t 28.5km以下	$37.2 * 0.04 = 1.49$	1.5	2	m3
殻運搬	Co 2t 22.9km	3.2	3.2	3	m3
投棄料	As	1.5	1.5	2	m3
投棄料	Co	3.2	3.2	3	m3
<仮設工>					
ポンプ据付撤去 小口径	ポンプ 口径50mm	1.0	1.0	1	箇所
ポンプ運転 小口径	常時排水 0以上6m3/h未満(50*1)	20.0	20.0	20	日

横断水路工

1.0式当り

形 状



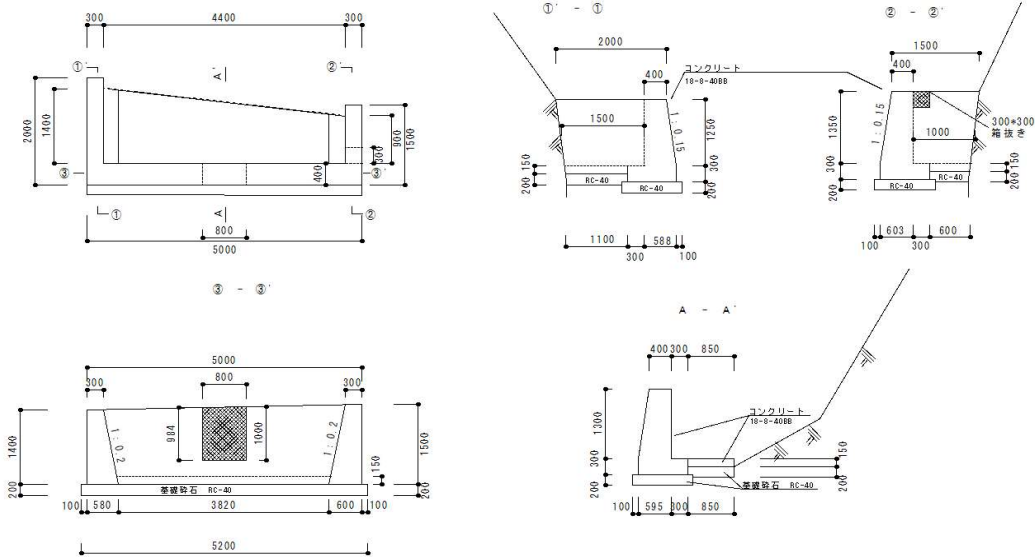
平均高= 1.310
グレーチング蓋高= 0.130

名 称	計 算 式	単位	数 量
鉄筋コンクリート 24-12-25BB	$1.310 \times 1.200 \times 6.000 = 9.432$ $- 0.930 \times 0.800 \times 6.000 = -4.464$ $- 0.130 \times 0.920 \times 6.000 = -0.718$ $\Sigma = 4.250$	m ³	4.3
鉄筋型枠	$(1.310 + 1.180) \times 6.000 \times 2.0 = 29.88$	m ²	29.9
グレーチング蓋(B800)	溝幅 800 T-25 横断用 普通目 ノンスリップ 受枠共 L=1000 = 6.0	組	6.0
異形鉄筋(D13)	構造図参照 = 118.4	t	0.12
異形鉄筋(D16)	= 174.3	t	0.17
均しコンクリート(18-8-40BB)	$1.400 \times 0.100 \times 6.100 = 0.85$	m ³	0.9
均し型枠	$0.100 \times 2 \times 6.100 = 1.22$	m ²	1.2
基礎砕石(RC-40t=200)	$1.400 \times 6.100 = 8.54$	m ²	8.5

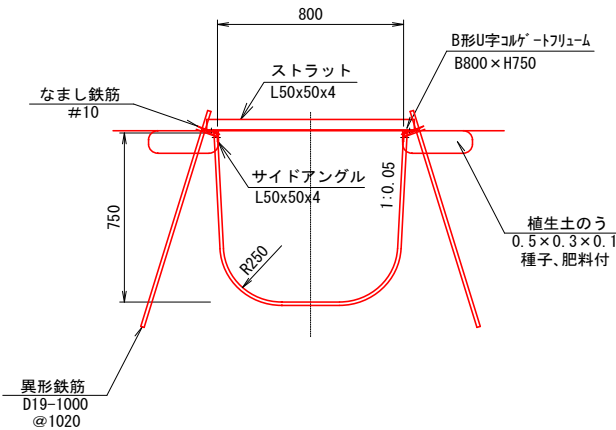
擁壁工

1.0式当り

形 状



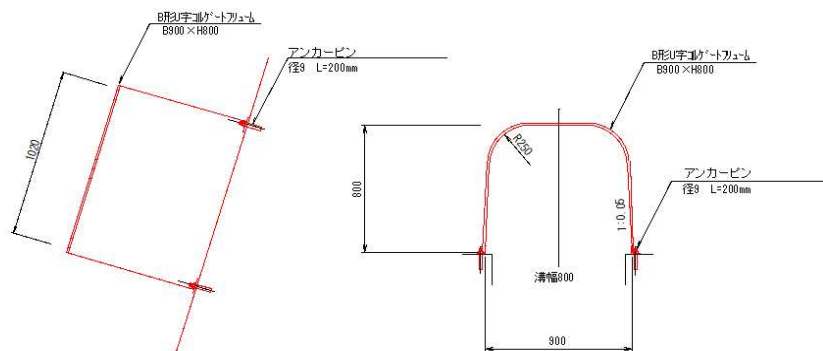
名 称	計 算 式	単位	数 量
無筋コンクリート(18-8-40BB)	$\begin{aligned} & (0.300 + 0.580) \div 2 \times 1.400 \times 1.500 = 0.924 \\ & (0.300 + 0.600) \div 2 \times 1.500 \times 1.000 = 0.675 \\ & (((0.400 + 0.588) \div 2 \times 1.250 + 0.300 \times 0.888) \\ & + ((0.400 + 0.603) \div 2 \times 1.350 + 0.300 \times 0.903)) \\ & \div 2 \times 5.000 = 4.580 \\ & (0.900 + 1.400) \div 2 \times 3.820 \times 0.150 = 0.659 \\ & \text{控除} \\ & (0.300 + 0.360) \div 2 \times 0.300 \times 0.300 = -0.030 \\ & ((0.400 + 0.550) \div 2 \times 1.000 \\ & + (0.400 + 0.548) \div 2 \times 0.984) \div 2 \times 0.800 = -0.377 \end{aligned}$	m ³	6.4
小型型枠	$\begin{aligned} & (1.020 \times 1.400 + 1.400) \times 1.500 = 4.242 \\ & (1.020 \times 1.500 + 1.500) \times 1.000 \\ & + (0.300 + 0.360) \div 2 \times 0.300 \times 2 + 0.360 \times 0.300 = 3.336 \\ & ((1.011 \times 1.350 + 1.350) \\ & + (1.011 \times 1.250 + 1.250)) \div 2 \times 5.000 = 13.072 \\ & (0.400 + 0.550) \div 2 \times 1.000 \\ & + (0.400 + 0.548) \div 2 \times 0.984 \\ & + (0.550 + 0.548) \div 2 \times 0.800 = 1.381 \\ & (5.000 + 4.400) \times 0.300 = 2.820 \\ & (0.400 + 0.588) \div 2 \times 1.250 + 0.300 \times 0.888 \\ & + (0.400 + 0.603) \div 2 \times 1.350 + 0.300 \times 0.903 = 1.832 \\ & \text{控除} \\ & (0.984 + 1.000) \div 2 \times 0.800 \times 2 \\ & + 0.300 \times 0.300 \times 2 = -1.767 \end{aligned}$	m ²	24.9
基礎砕石(RC-40t=200)	$(1.603 + 2.088) \div 2 \times 5.200 = 9.597$	m ²	9.6

フリューム工1型				10.0m当り		
形 状						
<div></div>						
名 称	計 算 式				単位	数 量
コルゲートU字フリューム	B形B800×H750 t=1.6	10.00	÷ 1.000	= 10.0	本	10.0
異形鉄筋(D19)	10.000 ÷ 1.020 × 2 × 1.000 × 2.250			= 44.118	kg (t)	44.1 (0.04)
なまし鉄筋(#10)	10.000 ÷ 1.020 × 2 × 0.030			= 0.588	kg	0.6
植生土のう	0.5×0.3×0.1 種子、肥料付	10.000	÷ 0.500 × 2	= 40.000	袋	40.0

1.0m 当り

フルーム工2型
B900×H800

S=1:20



注) アンカーピンは、フリューム1本当たり4箇所とする。

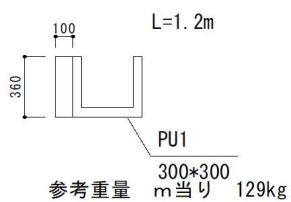
名 称	計 算 式	単位	数 量
コルゲートU字フリューム	B形B900×H800 t=1.6 = 1.0	m	1.0
アンカーピン 径9 L=200mm	4 = 4.000	本	4.0

ふとんかご					1.0式当り
形 状					
<p>ふとんかご N=1ヶ所 B1200×L2000×H500</p> <p>1200</p> <p>500</p> <p>吸出し防止材 t=10mm 10kN/m</p> <p>松杭 N=2本 末口 9cm 長さ 1.5m</p>					
名 称	計 算 式			単 位	数 量
ふとんかご	B1200×L2000×H500	=	2.00	m	2.0
栗石(φ15～20cm)	1.20×2.00×0.500×0.95	=	1.14	m ³	1.1
松杭	末口 9cm 長さ 1.5m	=	2.00	本	2.0
吸出し防止材	t=10mm 10kN/m 側面 0.5×1.2×2=1.2 底面 1.2×2.0=2.4 裏面 0.5×2.0=1.0 合計 (1.2+2.4+1.0)×1.07(口入)	=	4.92	m ²	4.9

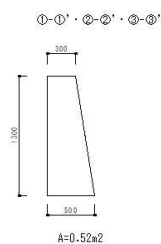
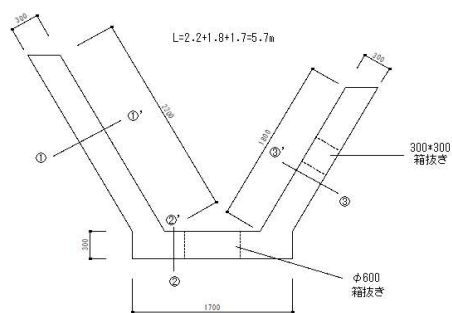
1.0式当り

A diagram of a trapezoid with a top width of 300, a bottom width of 550, and a height of 700. The trapezoid is outlined in red. The top width is indicated by a dimension line above the top edge, the bottom width by a dimension line below the bottom edge, and the height by a dimension line to the right of the trapezoid.

コンクリート擁壁 $A=0.30\text{m}^2$
 $L=0.8\text{m}$



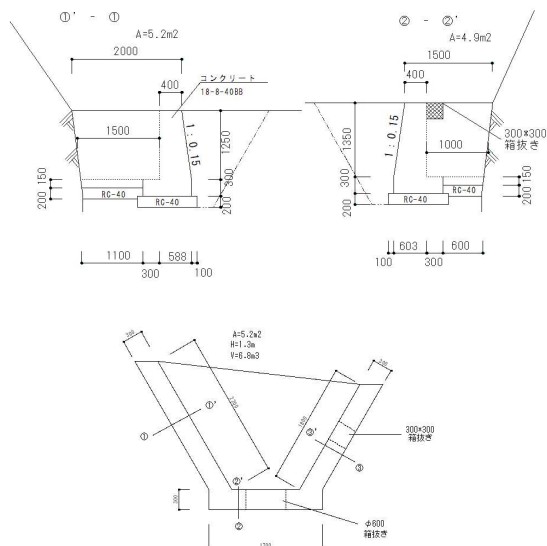
コンクリート擁壁 $A=0.04\text{m}^2$
 $L=1.2\text{m}$



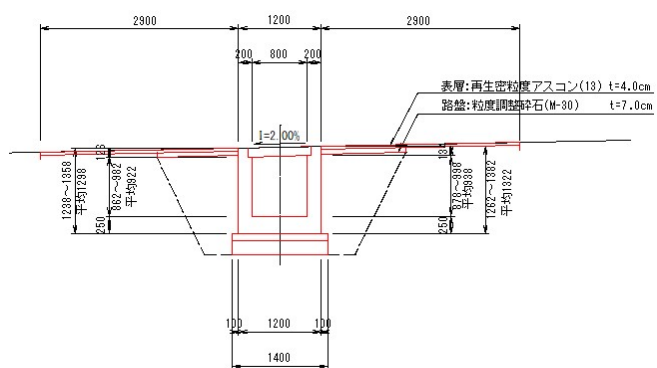
名 称	計 算 式						単位	数 量	
無筋コンクリート	0.30	×	0.8				=	0.24	m ³
	0.04	×	1.2				=	0.05	m ³
	0.129	/	2.35	×	1.20		=	0.07	m ³
	0.52	×	5.70				=	2.96	m ³
	控除								
	0.30	×	0.30	×	0.30		=	-0.03	m ³
	0.30	×	0.30	×	3.14	×	0.30	=	-0.08
						合計	=	3.21	m ³

土工図

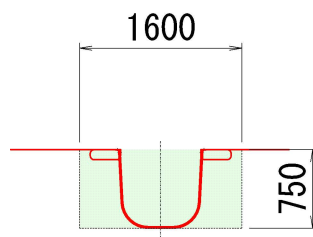
床掘



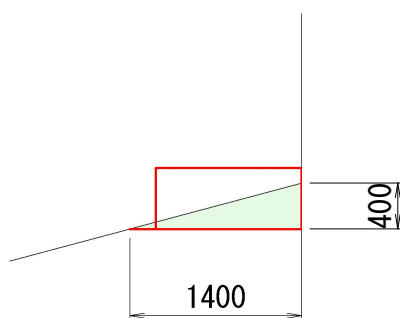
擁壁工 $L = 5.6 \text{ m}$
 $A = 5.1 \text{ m}^2 (5.2 + 4.9) / 2$
 $V = 5.6 \times 5.1$
 $V = 28.6 \text{ m}^3$
 $V = 28.6 - 6.8$
 $V = 21.8$



横断水路工 $L = 5.7 \text{ m}$
 $A = 4.5 \text{ m}^2$
 $V = 5.7 \times 4.5$
 $V = 25.7 \text{ m}^3$

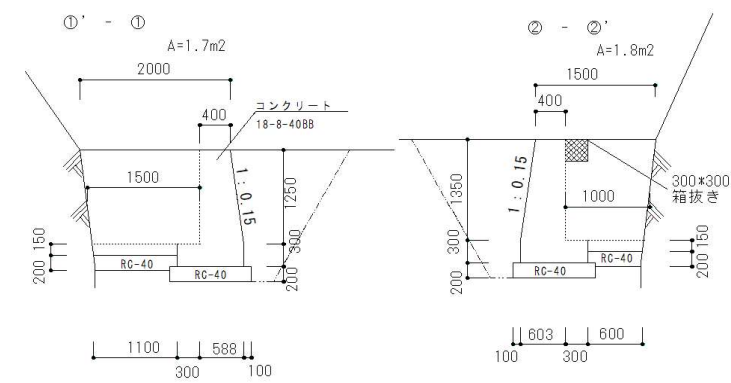


フルーム工 $L = 3.2 \text{ m}$
 $A = 1.2 \text{ m}^2$
 $V = 3.2 \times 1.2$
 $V = 3.8 \text{ m}^3$



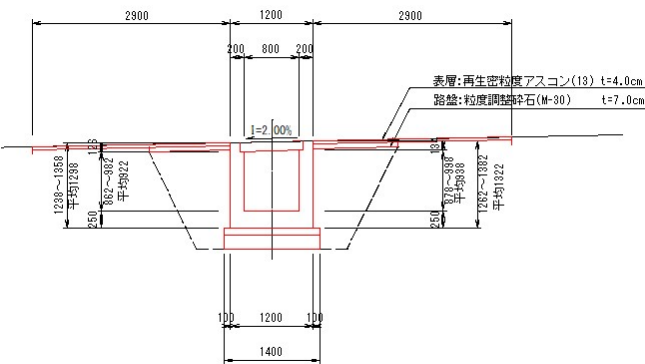
フトンカゴ工 $L = 2.5 \text{ m}$
 $A = 0.3 \text{ m}^2$
 $V = 2.5 \times 0.3$
 $V = 0.8 \text{ m}^3$

埋戻し



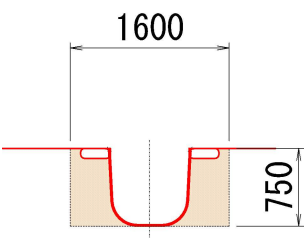
擁壁工

L=	4.0	m	(6.2-2.2)
A=	1.8	m ²	(1.7+1.8)/2
V=	4.0	×	1.8
V=	7.2	m ³	



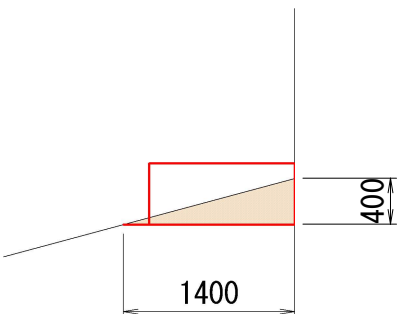
横断水路工

L=	6.0	m	
A=	2.4	m ²	
V=	6.0	×	2.4
V=	14.4	m ³	



フリーム工

L=	3.2	m	
A=	0.6	m ²	
V=	3.2	×	0.6
V=	1.9	m ³	



フトンカゴ工

L=	0.4	m	
A=	0.3	m ²	
V=	0.4	×	0.3
V=	0.1	m ³	

当初 No.1

[illegible]

