

土 工 計 算 書

(一式当り)

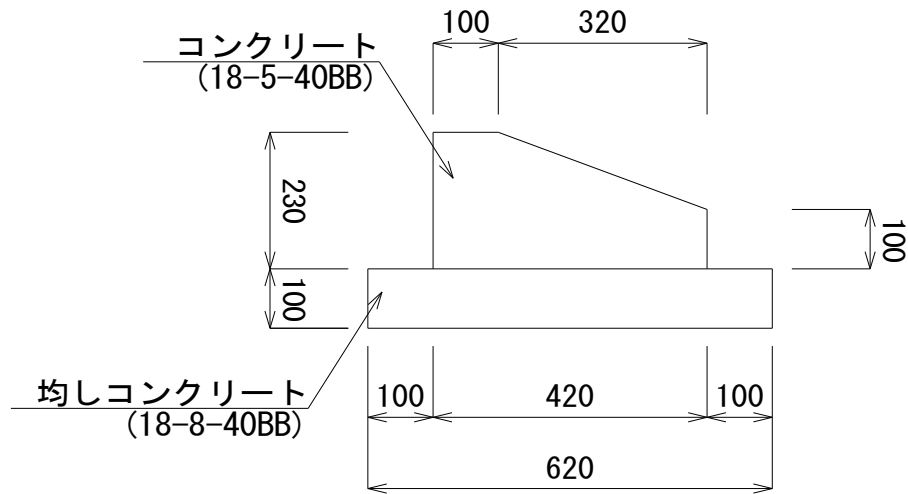
掘削	標準断面図より						
	V1=	(1.42 + 1.72) × 1/2 ×	=	9.26			
		5.90					
	標準断面図より						
	V2=	(1.72 + 1.72) × 1/2 ×	=	13.07			
		7.60					
	V3= 構造物撤去工より	(2.70 + 1.72) × 1/2 ×					
		1.94 × 1.077 × 0.35	=	1.62			
	※控除、斜比：1.077 (1 : 0.4) 、既設練石積 (控え35cm)						
			Σ	=	20.71	m3	20.7
床掘	標準断面図より						
	V1=	(1.36 + 1.38) × 1/2 ×	=	8.08			
		5.90					
	標準断面図より						
	V2=	(1.38 + 1.38) × 1/2 ×	=	10.49			
		7.60					
	V3= 構造物撤去工より	(1.72 + 1.30) × 1/2 ×					
		0.83 × 1.077 × 0.35	=	0.47			
	※控除、斜比：1.077 (1 : 0.4) 、既設練石積 (控え35cm)						
			Σ	=	18.10	m3	18.1
埋戻し	標準断面図より						
	V1=	(0.68 + 0.68) × 1/2 ×	=	4.01			
		5.90					
	標準断面図より						
	V2=	(0.68 + 0.68) × 1/2 ×	=	5.17			
		7.60					
			Σ	=	9.18	m3	9.2
掘削床掘総計	掘削		V	=	20.71		
	床掘		V	=	18.10		
			Σ	=	38.81	m3	38.8
盛土埋戻総計	盛土		V	=	0.00		
	埋戻し		V	=	9.18		
			Σ	=	9.18	m3	9.2
残土処理	(掘削 + 床掘 + 土のう) - (埋戻) /0.9						
	V=	38.81 - 9.18 /0.9	=	28.61	m3		28.6

護 岸 工 計 算 書

(一式当り)

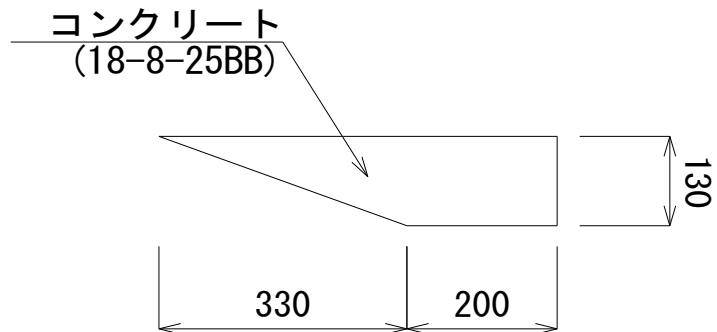
ブロック積工			
ブロック積	ブロック積工展開図より $A1 = \left(\frac{2.63 + 2.80}{5.90} \right) \times \frac{1}{2} \times = 16.02$ $A2 = \left(\frac{2.80 + 2.80}{7.30} \right) \times \frac{1}{2} \times = 20.44$ $\Sigma = 36.46$	m2	36.5
裏込材 (RC-40)	標準断面図より $V1 = \left(\frac{0.86 + 0.94}{5.90} \right) \times \frac{1}{2} \times = 5.31$ $V2 = \left(\frac{0.94 + 0.94}{7.30} \right) \times \frac{1}{2} \times = 6.86$ $\Sigma = 12.17$	m3	12.2
水抜き (VP φ 50)	$A1 = 16.02 - 5.90 \times 0.70 \times 1.077 = 11.57$ ※平常時水位直高(除外面積) H=0.7m 斜比1.077 (1 : 0.4) $A2 = 20.44 - 7.30 \times 0.70 \times 1.077 = 14.94$ ※平常時水位直高(除外面積) H=0.7m 斜比1.077 (1 : 0.4) $\Sigma = 26.51$	m2	
	$N = 26.51 \div 3.00 = 8.8 \div = 9.00$	個	
	$L = 9.00 \times 0.40 = 3.60$	m	3.6
吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.30 \times 0.30 \times 9.00 = 0.81$	m2	0.8
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A1 = 2.63 \times 0.350 \times 1.00 = 0.92$ $A2 = 2.80 \times 0.350 \times 2.00 = 1.96$ $\Sigma = 2.88$	m2	2.9
基礎工	ブロック積工展開図より $L = 13.20$	m	13.2
天端工	ブロック積工展開図より $L = 13.20$	m	13.2
小口止工	ブロック積工展開図より $N = 1.00$	基	1.0
すりつけ工 (練石積み)	ブロック積工展開図より $A = \left(\frac{2.93 + 2.93}{2.00 \times 1.077} \right) \times \frac{1}{2} \times = 6.31$ ※斜比1.077 (1 : 0.4)	m2	6.3

基 礎 工 (10m当り)



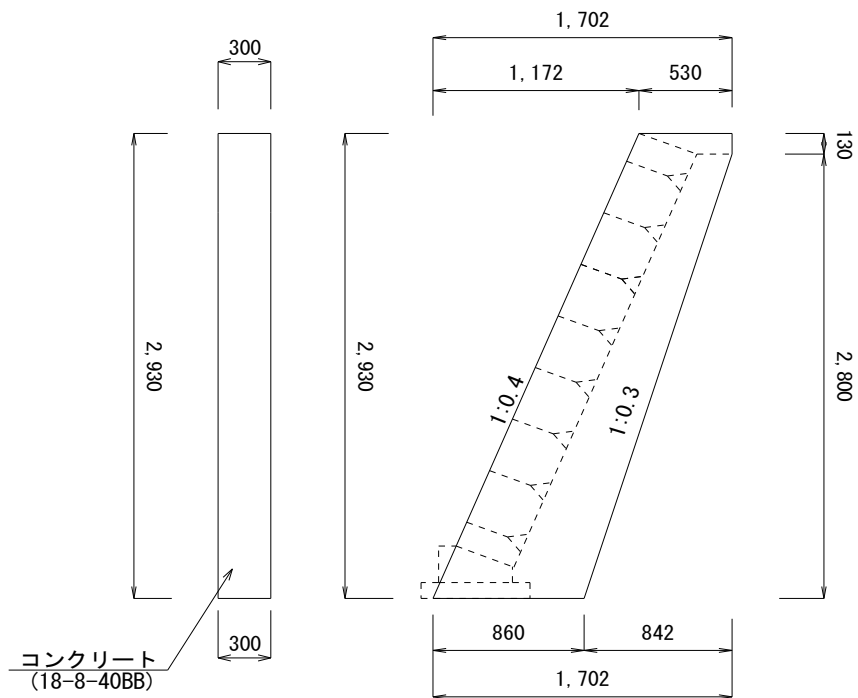
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-5-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + (0.230 + 0.100) \div 2.000 \times 0.320}{10.000} \right\} \times 10.000 = 0.758$	m3	0.76
型枠	$A = (0.230 + 0.100) \times 10.000 = 3.300$	m2	3.30
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.620 \times 0.100 \times 10.000 = 0.620$	m3	0.62
均し型枠	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m2	2.00
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + (0.230 + 0.100) \div 2.000 \times 0.320}{1.000} \right\} \times 10.000 = 0.076$	m2	0.08
床均し	$A = 0.620 \times 10.000 = 6.200$	m2	6.20

天 端 工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.330 \times 0.130}{0.200 \times 0.130} \div \frac{2.000}{10.000} + \right) = 0.475$	m3	0.48
型枠	$A = 0.130 \times 10.000 = 1.300$	m2	1.30
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left(\frac{0.330 \times 0.130}{0.200 \times 0.130} \div \frac{2.000}{1.000} + \right) = 0.047$	m2	0.05

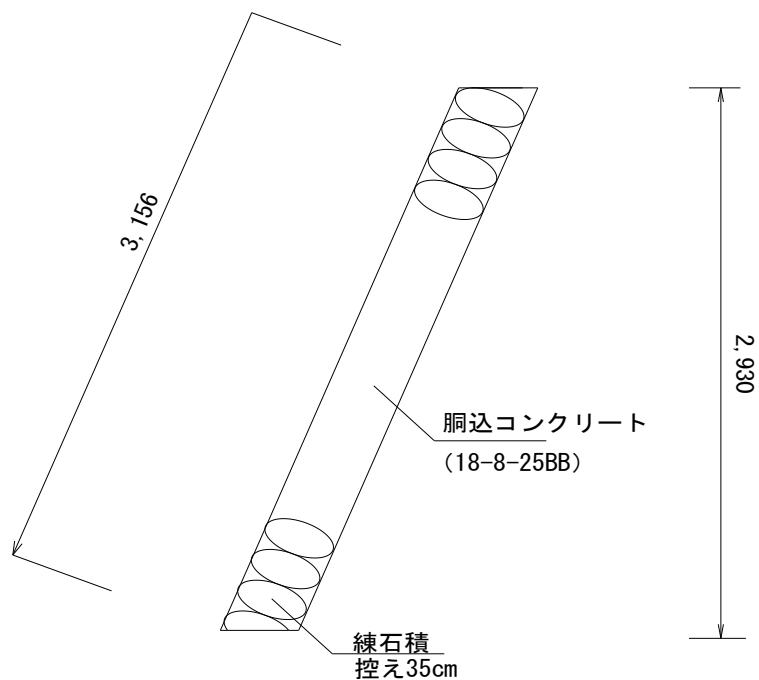
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(\frac{0.530 + 1.702}{2.930 - 0.842} \right) \div \frac{2.000}{2.800} \times \frac{2.000}{2.000} \right\} \times 0.300 = 0.627$	m3	0.63
型枠	$A = \left\{ \left(\frac{0.530 + 1.702}{2.930 - 0.842} \right) \div \frac{2.000}{2.800} \times \frac{2.000}{2.000} \right\} \times 2.000 + 2.930 \times 1.077 \times 0.300 = 5.129$ <p>※斜比:1.077 (1 : 0.4)</p>	m2	5.13
床均し	$A = 0.860 \times 0.300 = 0.258$	m2	0.26

す り つ け 工

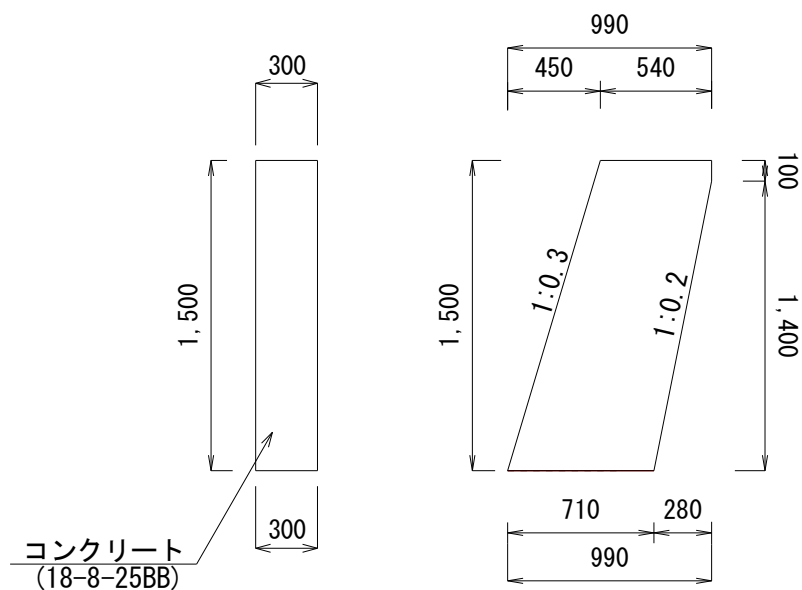
(10m2当り)



名 称	計 算	単位	数 量
練石積 (玉石 控え35cm)	$A = 10.000 = 10.000$	m2	10.00
胴込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 10.000 \times 0.350 \times 0.333 = 1.166$ ※積算基準より玉石積胴込コンクリート控長の1/3	m3	1.17

構 造 物 復 旧 工

(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left\{ \left(0.540 + 0.990 \right) \div 2.000 \times \left(1.500 - 0.280 \right) \times 1.400 \div 2.000 \right\} \times 0.300 = 0.285$	m3	0.29
型枠	$A = \left\{ \left(0.540 + 0.990 \right) \div 2.000 \times \left(1.500 - 0.280 \right) \times 1.400 \div 2.000 \right\} \times 2.000 + 1.500 \times 1.044 \times 0.300$ <p>※斜比:1.044 (1 : 0.3)</p>	m2	2.37
床均し	$A = 0.710 \times 0.300 = 0.213$	m2	0.21

構 造 物 撤 去 工 計 算 書

(一式当り)

構造物取壊し工

コンクリート
構造物取壊し
(無筋)

V= 構造物撤去工より
2.09

= 2.09

m3

2.1

運搬処理工

殻運搬
(無筋コンクリート)

V= 構造物取壊し工より
2.09

= 2.09

m3

2.1

殻処分
(無筋コンクリート)

V= 殻運搬より
2.09

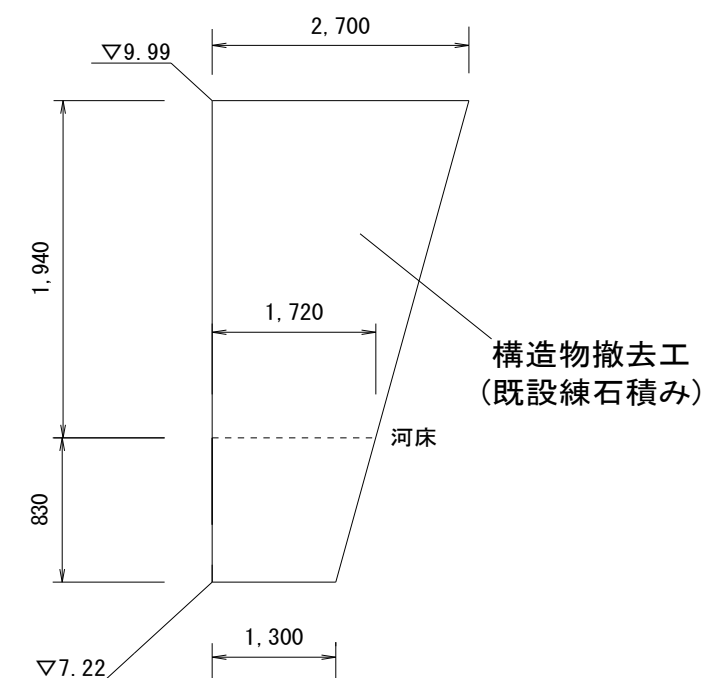
= 2.09

m3

2.1

構 造 物 撤 去 工

(一式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
構造物取壊し工 コンクリート 構造物取壊し (無筋)	$V = \left(\frac{2.70 + 1.30}{2} \right) \times 1.940 \times 1.077 = 2.09$ <p>※斜比：1.077 (1 : 0.4)、既設練石積 (控え35cm)</p>	m3	2.1

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

締切排水工	N=	1.00	=	1.00	式	1.0
-------	----	------	---	------	---	-----