

# 土 工 計 算 書

(一式当り)

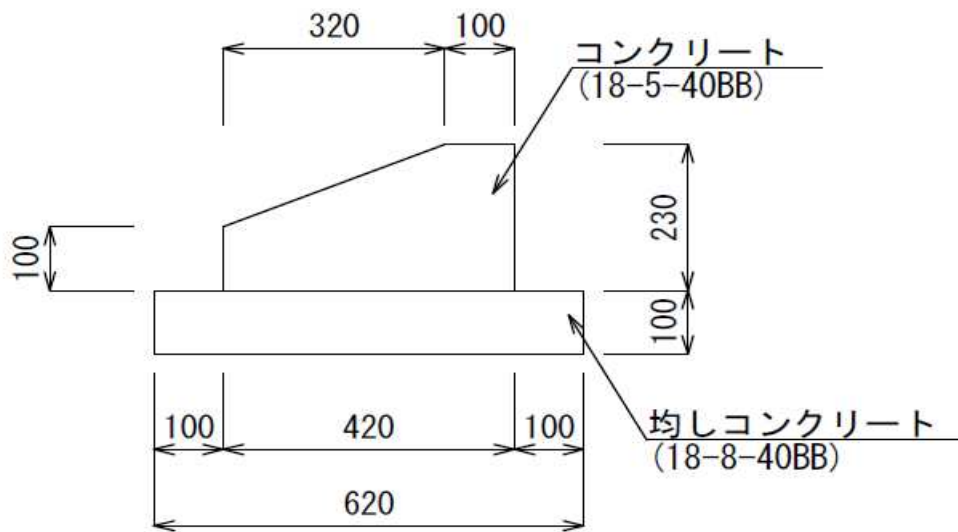
掘削	標準断面図、平面図より				
	Co舗装下層路盤 (RC40) 範囲				
	V1=	$0.43 \times 13.60 \times 0.1$	=	0.58	
	すりつけ②、展開図より				
床掘	V2=	$(1.92+0.92) \times 1/2 \times 0.56$	=	0.80	
			Σ	1.38	m3
	標準断面図、展開図より				
	V1=	$1.02 \times 9.70$	=	9.89	
埋戻し	すりつけ②、展開図より				
	V2=	$(0.92+0.50) \times 1/2 \times 0.96$	=	0.68	
			Σ	10.57	m3
	標準断面図、展開図より				
盛土 (流用土)	V1=	$0.68 \times 9.70$	=	6.60	
	すりつけ工②、展開図より				
	V2=	$(0.92+0.50) \times 1/2 \times 0.63$	=	0.45	
			Σ	7.05	m3
掘削床掘総計	標準断面図、展開図より				
	V1=	$0.97 \times 5.40$	=	5.24	m3
	掘削			=	1.38
	床掘			=	10.57
盛土埋戻総計	大型土のう及び土のう撤去				
		$34.21 + 0.6$	=	34.81	
			Σ	46.76	m3
	盛土			=	5.24
残土処理	埋戻し			=	7.05
			Σ	12.29	m3
	(掘削 + 床掘) + (土のう + 大型土のう)				
	V=	$46.76 - 12.29 / 0.9$	=	33.11	m3
					33.1

# 護 岸 工 計 算 書

(一式当り)

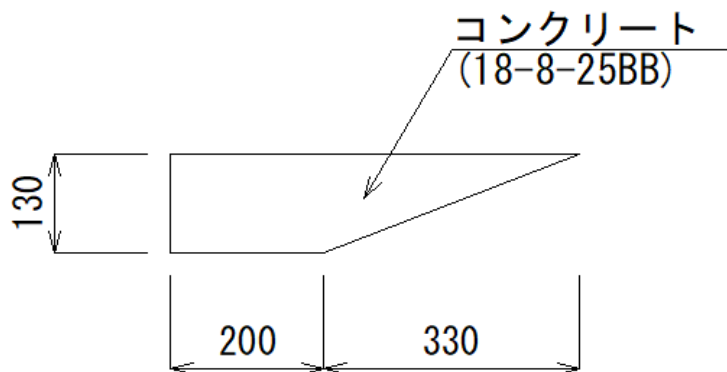
ブロック積工					
ブロック積 (控え35cm)	展開図より A1= ( 2.61 + 2.68 ) × 1/2 × 9.10	= 24.07	m2	24.1	
裏込材 (RC-40)	標準断面図・展開図より V1= 0.89 × 9.10	= 8.10	m3	8.1	
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	展開図より A1= 2.63 × 0.35 × 3.00 ※平均SL	= 2.76			
		Σ = 2.76	m2	2.8	
基礎工	展開図より L= 9.10	= 9.10	m	9.1	
天端工	展開図より L= 9.10	= 9.10	m	9.1	
小口止工①	小口止め工①より N= 1.00	= 1.00	基	1.0	
小口止工②	小口止め工②より N= 1.00	= 1.00	基	1.0	
すりつけ工① (練石積)	展開図より V= (1.87+1.87) × 1/2 × 2.42 × 1.044	= 4.72	m2	4.7	
すりつけ工② (ブロック積)	N= 1.0	= 1.00	式	1.0	

基 礎 工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-5-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + \left( \frac{0.230 + 0.100}{2.000} \times 0.320 \right)}{10.000} \right\} \times 10.000 = 0.758$	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 (瀝青繊維質目地材, t=10mm)	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + \left( \frac{0.230 + 0.100}{2.000} \times 0.320 \right)}{1.000} \right\} \times 10.000 = 0.076$	m2	0.08
床均し	$A = 0.620 \times 10.000 = 6.200$	m2	6.20

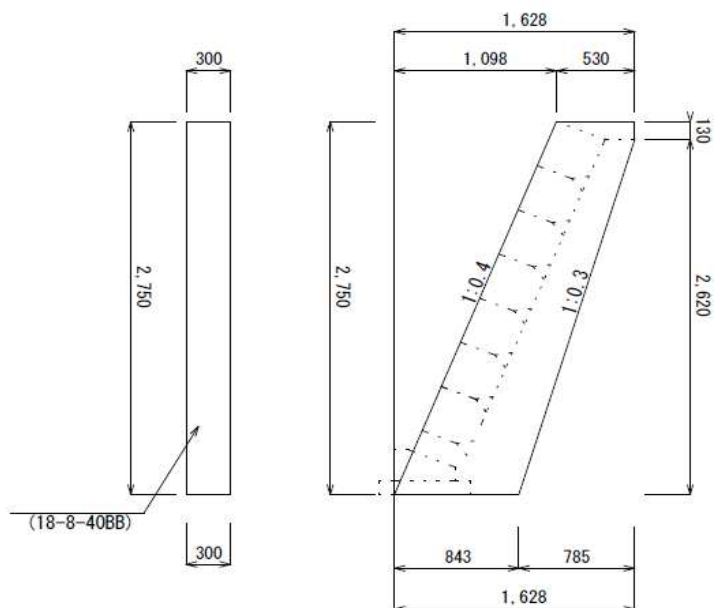
天 端 工 (10m当り)



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

# 小口止工①

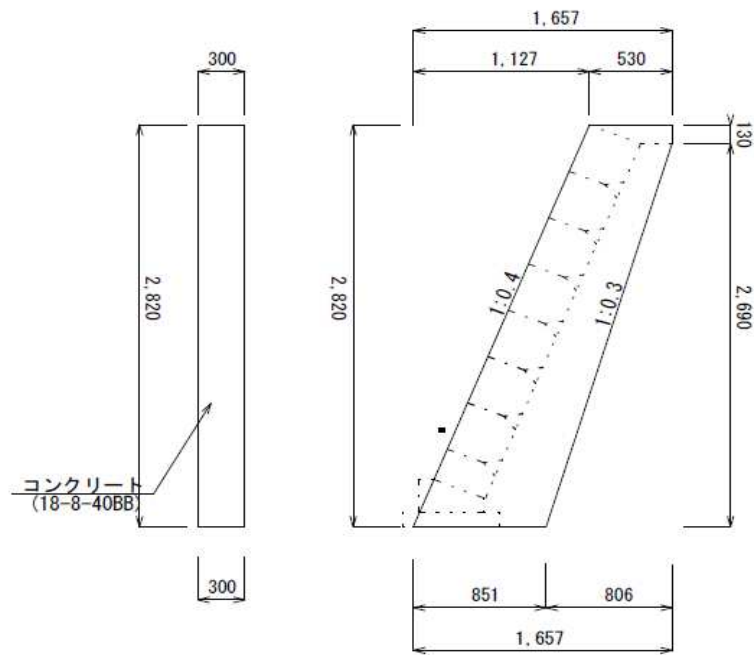
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left( 0.530 + 1.628 \right) \div 2.000 \times \left( 2.750 - 0.785 \right) \times 2.620 \div 2.000 \right\} \times 0.300 = 0.582$	m3	0.58
型枠	$A = \left\{ \left( 0.530 + 1.628 \right) \div 2.000 \times \left( 2.750 - 0.785 \right) \times 2.620 \div 2.000 \right\} \times 2.000 + 2.750 \times 1.077 \times 0.300 = 4.766$ <p>※斜比:1.077 (1 : 0.4)</p>	m2	4.77
床均し	$A = 0.843 \times 0.300 = 0.253$	m2	0.25

# 小口止工②

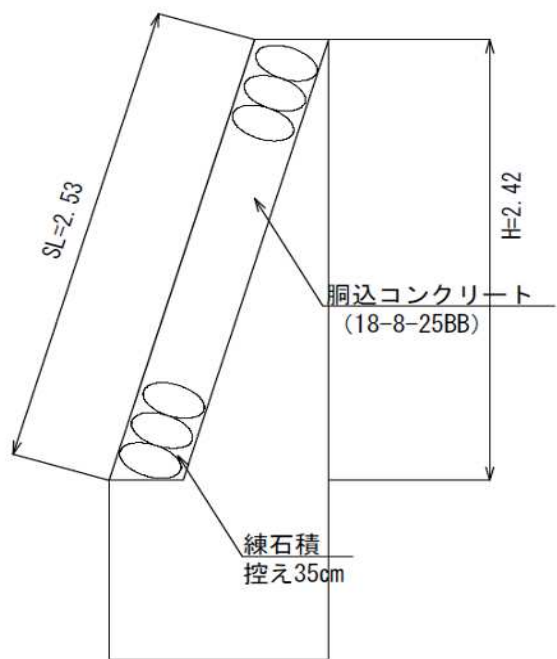
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left( 0.530 + 1.657 \right) \div 2.000 \times \left( 2.820 - 0.806 \right) \times 2.690 \div 2.000 \right\} \times 0.300 = 0.600$	m3	0.60
型枠	$A = \left\{ \left( 0.530 + 1.657 \right) \div 2.000 \times \left( 2.820 - 0.806 \right) \times 2.690 \div 2.000 \right\} \times 2.000 + 2.820 \times 1.077 \times 0.300 = 4.910$ <p>※斜比:1.077 (1 : 0.4)</p>	m2	4.91
床均し	$A = 0.851 \times 0.300 = 0.255$	m2	0.26

雑工（すりつけ工）①  
練石積

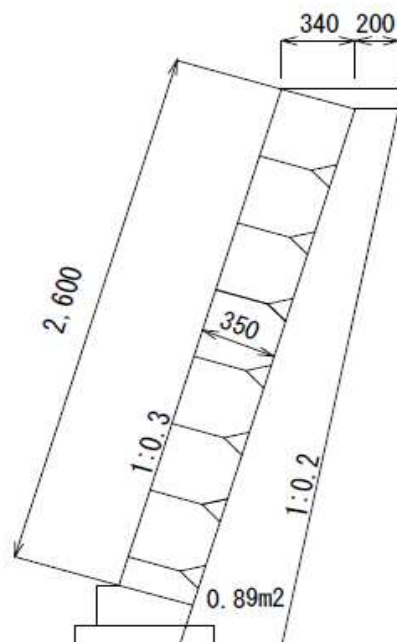
(10m2当り)



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)	$V = 10.000 \times 0.35 \times 0.333 = 1.166$ ※積算基準より玉石積胴込コンクリート 控長の1/3	m	1.17

# 雑工（すりつけ工）② ブロック積み

(1式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリートブロック (控35cm)	$A = \frac{2.600 \times 0.500 + 2.600 \times 1/2}{\times (1.920 - 0.500)} = 3.146$	m2	3.15
裏込材 (RC-40)	$A = 0.890 \times 1/2 \times (1.920 + 0.500) = 1.077$	m3	1.08
	平均斜長 $L = \frac{3.146}{1/2 \times (1.920 + 0.500)} = 2.150$	m	
現場打天端コンクリート	$L = \frac{1.920 \times 0.037}{(\text{天端工コンクリート } 0.037\text{m}^3/1\text{m})} = 0.071$	m3	0.07
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left( \frac{0.340 \times 0.100}{0.200 \times 0.100} \div \frac{2.000}{1.000} + \right) = 0.037$	m2	0.04
型枠（天端）	$A = 0.100 \times 1.920 = 0.192$	m2	0.19
現場打基礎コンクリート	$L = \frac{0.500 \times 0.073}{(\text{基礎工コンクリート } 0.073\text{m}^3/1\text{m})} = 0.037$	m3	0.04
型枠(基礎)	$A = (0.200 + 0.100) \times 0.500 = 0.150$	m2	0.15
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.620 \times 0.100 \times 0.500 = 0.031$	m3	0.03
型枠 (均しコンクリート)	$A = (0.100 + 0.100) \times 0.500 = 0.100$	m2	0.10



舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

コンクリート舗装工

路盤  
(RC-40, t=100mm)

舗装面積計算書より  
A= 13.60

= 13.60

m2

13.6

コンクリート舗装  
(t=200mm)

路盤より  
A= 13.60

= 13.60

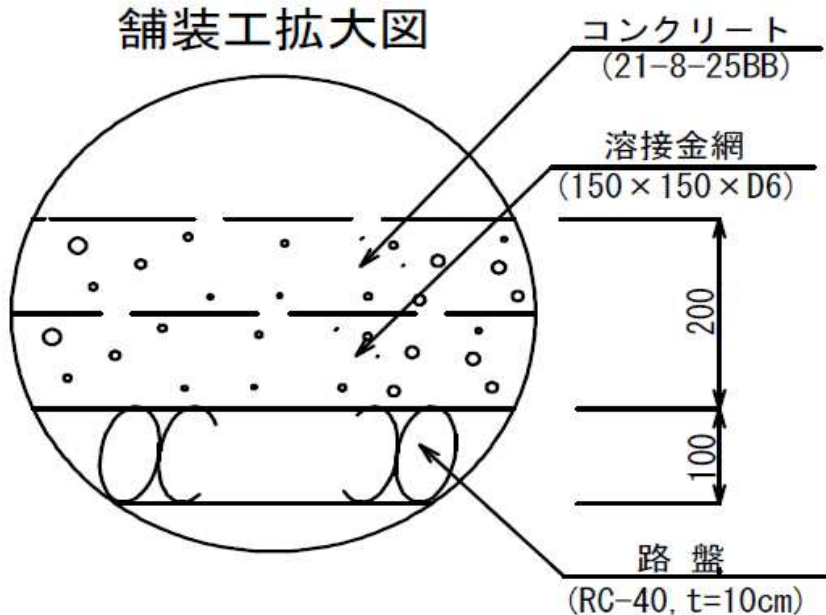
m2

13.6

# コンクリート舗装

(100m<sup>2</sup>当り)

舗装工拡大図



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (21-8-25BB, t=200mm)	$V = 100.000 \times 0.200 = 20.000$	m <sup>3</sup>	20.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = 100.000 = 100.000$	m <sup>2</sup>	100.00
目地材 (瀝青繊維質目地材, t=10mm)	$N = 100.000 \div (1.000 \times 10.000) = 10.000$ ※平均幅員W=1.00m	箇所	
	$A = 1.000 \times 0.200 \times 10.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.00
型枠	$A = 100.000 \div 1.000 \times 0.200 \times 2.000 = 40.000$	m <sup>2</sup>	40.00

舗 装 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			路 盤			不 陸 整 正		
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)
No.0-2.2	No.0 - 2.20	0.00	1.00			1.00					
No.0	No.0 + 0.00	2.20	1.00	1.00	2.20	1.00	1.00	2.20			
No.0+9.1	No.0 + 9.10	9.10	1.00	1.00	9.10	1.00	1.00	9.10			
No.0+11.4	No.0 + 11.40	2.30	1.00	1.00	2.30	1.00	1.00	2.30			
合計		13.60			13.60			13.60			

# 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)	既設ブロック積取り壊し V1= ( 1.92 + 0.50 ) × 1/2 × 1.09	=	1.32	
	既設練石積取り壊し V2= (3.70+3.70) × 1/2 × 2.49 × 1.044 × 0.35	=	3.37	
	取壊し計算書より V3= 13.60 × 0.43 × 0.20	=	1.17	
		Σ =	5.86	m3
				5.9
舗装版切断 コンクリート (t=20cm)	施工延長 No.0-2.2 No.0+11.4 L= 13.60 + 1.00 + 1.00	=	15.60	m
大型土のう工				
大型土のう (撤去)	現場復旧時設置済 N= 40.00 袋	=	40.00	袋
	※大型土のう：φ1.10m×H1.08m V= π/4 × 1.10^2 × 1.08 ÷ 1.20 × 40.00	=	34.21	m3
土のう (撤去)	現場復旧時設置済 N= 30.0 袋	=	30.00	袋
	V= 0.02 × 30.00		0.60	m3
運搬処理工				
殻運搬 (無筋コンクリート)	コンクリート構造物取壊しより V= 5.86	=	5.86	m3
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より V= 5.86	=	5.86	m3
現場発生品運搬	W= 40.00 × 0.0025 ※大型土のう袋：約0.0025t/枚	=	0.10	t
廃プラスチック処分費	W= 40.00 × 2.50 ※大型土のう袋：約2.5kg/枚	=	0.10	t

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

締切排水工					
締切排水工	N=	1. 00	=	1. 00	式 1. 0