

# 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削 1号箇所	標準断面図より V1= 0.72 × 8.10 = 5.83 ※No. 0, No. 0+7.5の平均 (小口止部分含む)		
2号箇所	標準断面図より V2= 0.08 × 22.40 = 1.79 ※No. 0, No. 1+1.8の平均 (小口止部分含む)		
3号箇所	標準断面図より V3= 0.56 × 8.10 = 4.54 ※No. 0, No. 0+7.8の平均 (小口止部分含む)		
	標準断面図より V4= 0.97 × 6.40 = 6.21 ※No. 0+7.8, No. 0+14.2の平均		
	標準断面図より V5= 0.44 × 2.30 = 1.01 ※No. 0+16.2 (小口止部分含む)		
すりつけ工 1号箇所 (No. 0)	標準断面図、展開図より V6= (1.49 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.55 = 0.55		
1号箇所 (No. 0+7.5)	標準断面図、展開図より V7= (1.45 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.53 = 0.52		
2号箇所 (No. 0)	標準断面図、展開図より V8= (1.28 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.62 = 0.55		
2号箇所 (No. 1+1.8)	標準断面図、展開図より V9= (1.28 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.48 = 0.43		
3号箇所 (No. 0)	標準断面図、展開図より V10= (1.37 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.42 = 0.39		
3号箇所 (No. 0+16.2)	標準断面図、展開図より V11= (1.69 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.28 = 0.31		
	Σ = 22.13	m3	22.1
岩掘削 1号箇所	標準断面図より (小口止部分含む) V1= 0.26 × 8.10 = 2.11		
2号箇所	標準断面図より (小口止部分含む) V2= 0.26 × 22.40 = 5.82		
3号箇所	標準断面図より (小口止部分含む) V3= 0.26 × 8.10 = 2.11		
	標準断面図より (小口止部分含む) V4= 0.26 × 6.40 = 1.66		
	標準断面図より (小口止部分含む) V5= 0.82 × 2.30 = 1.89		

# 土 工 計 算 書

(一式当り)

すりつけ工 1号箇所 (No. 0)	標準断面図、展開図より V6= (1.49 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.19 = 0.19		
1号箇所 (No. 0+7.5)	標準断面図、展開図より V7= (1.45 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.19 = 0.19		
2号箇所 (No. 0)	標準断面図、展開図より V8= (1.28 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.19 = 0.17		
2号箇所 (No. 1+1.8)	標準断面図、展開図より V9= (1.28 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.19 = 0.17		
3号箇所 (No. 0)	標準断面図、展開図より V10= (1.37 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.19 = 0.18		
3号箇所 (No. 0+16.2)	標準断面図、展開図より V11= (1.69 + 0.50) ÷ 2.00 × 0.8 = 0.88		
	Σ = 15.37	m3	15.4
盛土 1号箇所	標準断面図より V1= 0.07 × 8.10 = 0.57 ※No. 0, No. 0+7.5の平均 (小口止部分含む)		
2号箇所	標準断面図より V2= 0.07 × 22.40 = 1.57 ※No. 0, No. 1+7.8の平均 (小口止部分含む)		
	Σ = 2.14	m3	2.1
掘削床掘総計	掘削 岩掘削 V1 = 22.13 V2 = 15.37 Σ = 37.50	m3	37.5
	土のう ※仮設工 V = 15.40 Σ = 52.90	m3	52.9
盛土埋戻総計	盛土 V = 2.14 埋戻し V = 0.00 Σ = 2.14	m3	2.1
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9 V1= 52.90 - 2.14 / 0.9 = 50.52 V2= 50.52 + 320.61 + 44.39 = 415.52	m3	415.5

# 護 岸 工 計 算 書

(一式当り)

護岸工							
ブロック積 1号箇所	展開図より A1= ( 2.10 + 2.05 ) × 1/2 × 7.50 = 15.56						
2号箇所	A2= ( 1.68 + 1.67 ) × 1/2 × 21.80 = 36.52						
3号箇所	A3= ( 1.91 + 1.97 ) × 1/2 × 7.80 = 15.13						
	A4= ( 2.48 + 2.55 ) × 1/2 × 8.40 = 21.13						
	Σ = 88.34	m2					88.3
裏込材 (RC-40) 1号箇所	標準断面図より V1= 0.39 × 7.50 = 2.93 ※No. 0, No. 0+7.5の平均						
(RC-40) 2号箇所	標準断面図より V2= 0.27 × 21.80 = 5.89 ※No. 0, No. 1+1.8の平均						
(RC-40) 3号箇所	標準断面図より V3= 0.35 × 7.80 = 2.73 ※No. 0, No. 0+7.8の平均						
(RC-40) 3号箇所	標準断面図より V4= 0.52 × 6.40 = 3.33 ※No. 0+7.8, No. 0+14.2の平均						
	V5= 0.29 × 2.00 = 0.58 ※No. 0+14.2, No. 0+16.2の平均						
	Σ = 15.46	m2					15.5
水抜き (VP φ 50) 1号箇所	A1= 15.56 - 7.50 × 0.60 × 1.077 = 10.71 ※平常時水位直高(除外面積) H=0.60m 斜比1.077 (1 : 0.4)						
(VP φ 50) 2号箇所	A2= 36.52 - 21.80 × 0.68 × 1.077 = 20.55 ※平常時水位直高(除外面積) H=0.68m 斜比1.077 (1 : 0.4)						
(VP φ 50) 3号箇所	A3= 15.13 - 7.80 × 0.60 × 1.077 = 10.09 ※平常時水位直高(除外面積) H=0.60m 斜比1.077 (1 : 0.4)						
	A4= 21.13 - 8.40 × 0.83 × 1.077 = 13.62 ※平常時水位直高(除外面積) H=0.83m 斜比1.077 (1 : 0.4)						
	Σ = 54.97	m2					
	N= 54.97 ÷ 3.00 = 18.3	個					19.0
	L= 19.00 × 0.42 = 7.98	m					8.0
吸出防止材 (300×300×30)	A= 0.30 × 0.30 × 19.00 = 1.71	m2					1.7

# 護 岸 工 計 算 書

(一式当り)

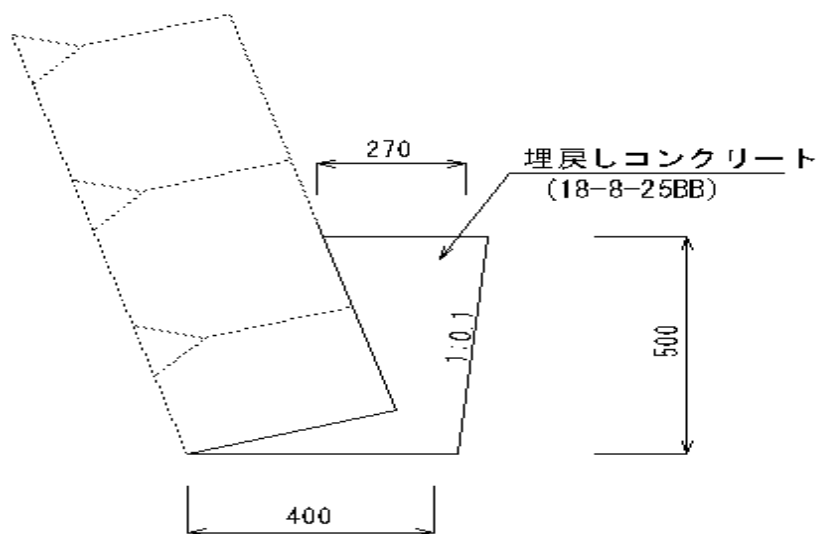
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm) 1号箇所	展開図より A1= 2.10 × 0.35 = 0.74		
	A2= 2.05 × 0.35 = 0.72		
(樹脂発泡体, t=10mm) 2号箇所	A3= 1.68 × 0.35 = 0.59		
	A4= 1.67 × 0.35 = 0.58		
	A5= 1.67 × 0.35 = 0.58		
(樹脂発泡体, t=10mm) 3号箇所	A6= 1.91 × 0.35 = 0.67		
	A7= 2.48 × 0.35 = 0.87		
	A8= 2.55 × 0.35 = 0.89		
	A9= 2.47 × 0.35 = 0.86		
	Σ = 6.50	m2	6.5
天端工 1号箇所	展開図より L= 7.50 = 7.50		
2号箇所	展開図より L= 21.80 = 21.80		
3号箇所	展開図より L= 16.20 = 16.20		
	Σ = 45.50	m	45.5
小口止工	展開図より N= 1.00 × 6.00 = 6.00	基	6.0
埋戻しコンクリート 1号箇所	展開図より L= 7.50 = 7.50		
2号箇所	展開図より L= 21.80 = 21.80		
3号箇所	展開図より (No. 0~No. 0+14.2) L= 14.20 = 14.20		
	Σ = 43.50	m	43.5
3号箇所	展開図より (No. 0+16.2) L= 2.00 = 2.00	m	2.0
すりつけ工 (練石積み) 1号箇所	展開図より A1= ( 0.50 + 1.49 ) × 1/2 × 1.95 × 1.077 = 2.09		
	展開図より A2= ( 0.50 + 1.45 ) × 1/2 × 1.9 × 1.077 = 2.00		
2号箇所	展開図より A3= ( 0.50 + 1.28 ) × 1/2 × 1.56 × 1.077 = 1.50		

(一式当り)

2号箇所	展開図より $A4 = \left( \frac{0.50}{1.55} + \frac{1.28}{1.077} \right) \times \frac{1}{2} \times = 1.49$		
3号箇所	展開図より $A5 = \left( \frac{0.50}{1.77} + \frac{1.37}{1.077} \right) \times \frac{1}{2} \times = 1.78$		
		$\Sigma = 8.86$	m2 8.9
すりつけ工 (ブロック積) 3号箇所	$N = 1.00$	$= 1.00$	式 1.0

# 埋戻しコンクリート工

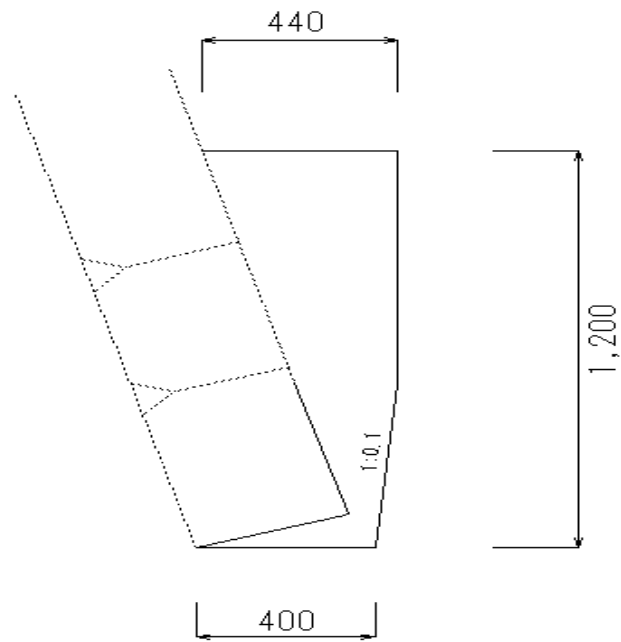
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB) 1 : 0.4	$V = 0.098 \times 10.000 = 0.980$	m <sup>3</sup>	0.98

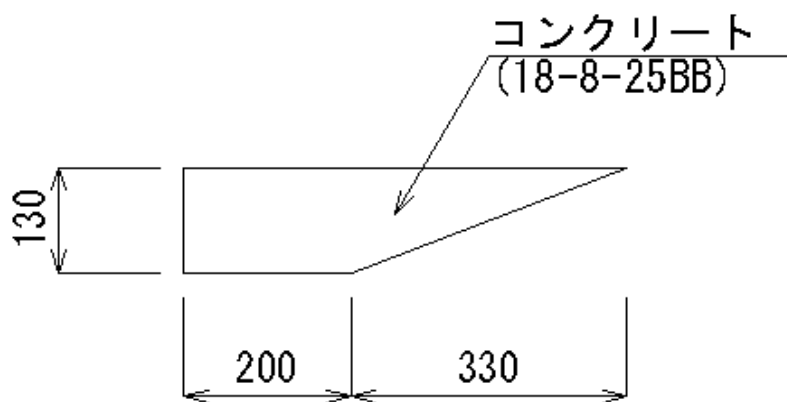
# 埋戻しコンクリート工

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB) 1 : 0.4	$V = 0.318 \times 10.000 = 3.180$	m <sup>3</sup>	3.18

天 端 工 (10m当り)

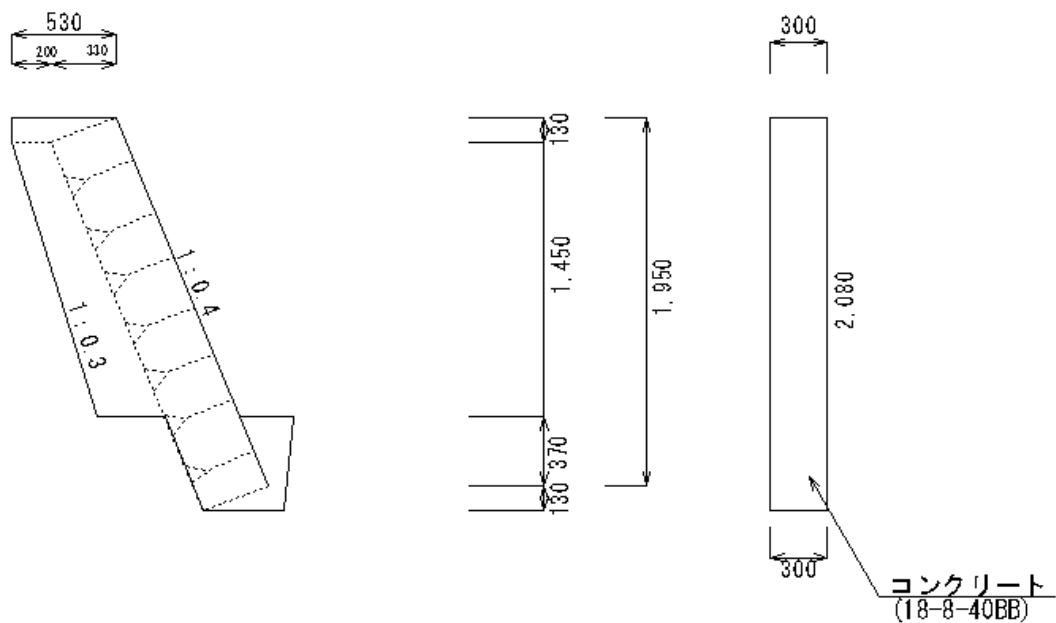


名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left( \frac{0.330 \times 0.130}{0.200 \times 0.130} \div \frac{2.000}{10.000} + \right) = 0.475$	m3	0.48
型枠	$A = 0.130 \times 10.000 = 1.300$	m2	1.30
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left( \frac{0.330 \times 0.130}{0.200 \times 0.130} \div \frac{2.000}{1.000} + \right)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



小 口 止 工  
1 号 箇 所 No. 0 付 近

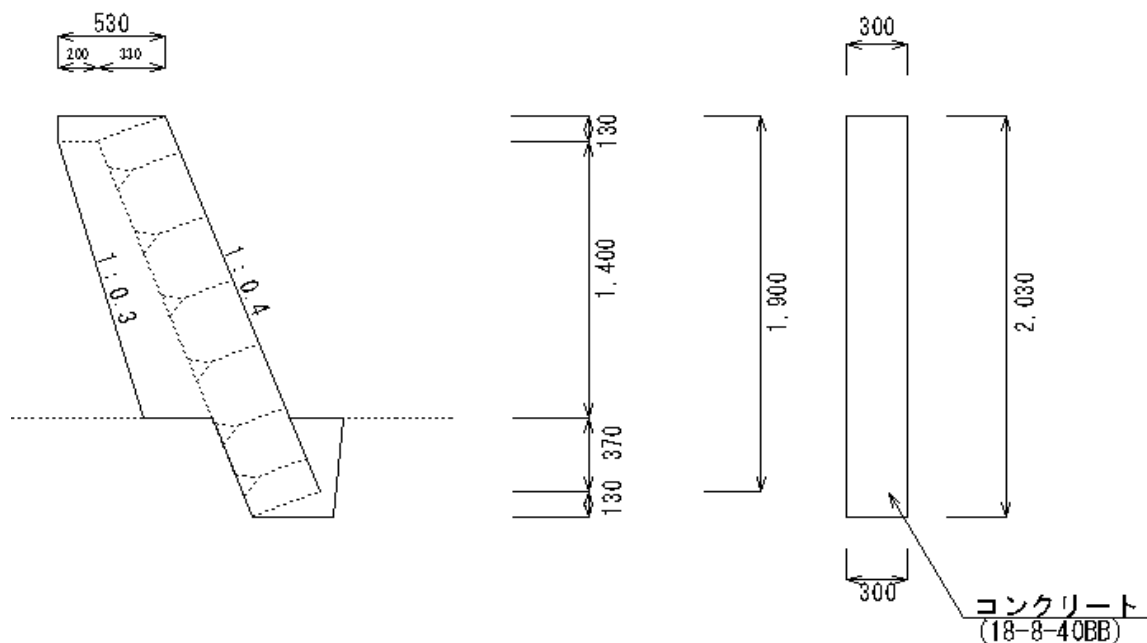
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 1.291 \times 0.300 = 0.387$	m3	0.39
型枠	$A = 1.291 \times 2.000 + 1.950 \times 1.077 \times 0.300$ ※斜比:1.077 (1 : 0.4)	m2	3.21
床均し	$A = 0.400 \times 0.300 = 0.120$	m2	0.12

小 口 止 工  
1 号 箇 所 No. 0+7.5 付 近

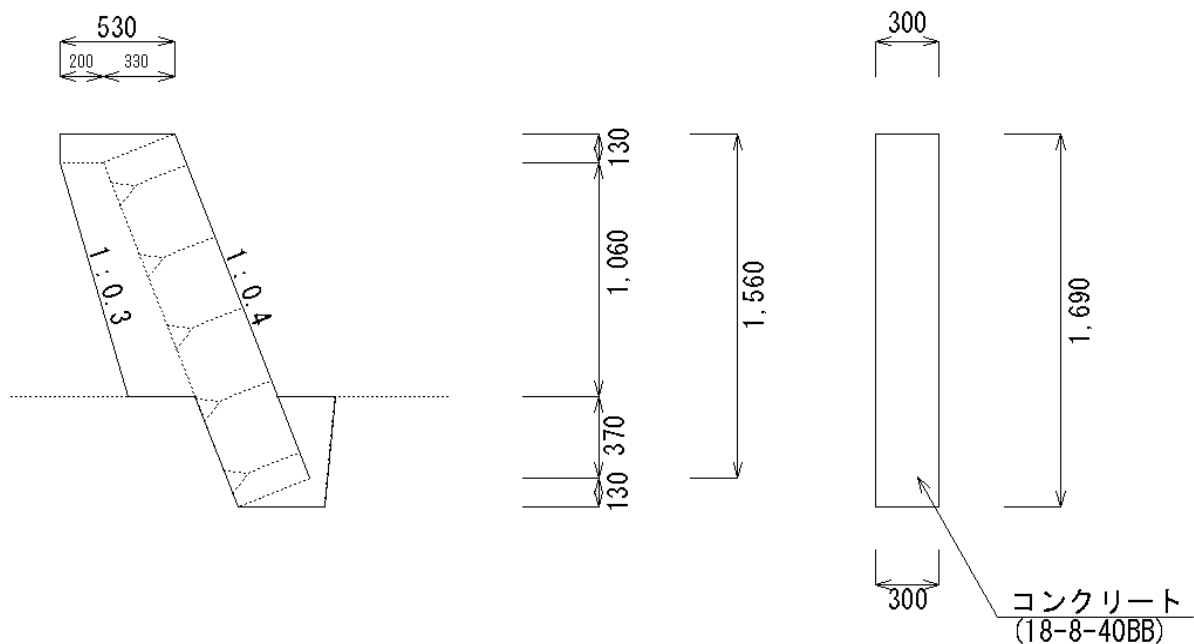
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 1.248 \times 0.300 = 0.374$	m3	0.37
型枠	$A = 1.248 \times 2.000 + 1.900 \times 1.077 \times 0.300$ ※斜比:1.077 (1 : 0.4)	m2	3.11
床均し	$A = 0.400 \times 0.300 = 0.120$	m2	0.12

小 口 止 工  
2 号 箇 所 No. 0 付 近

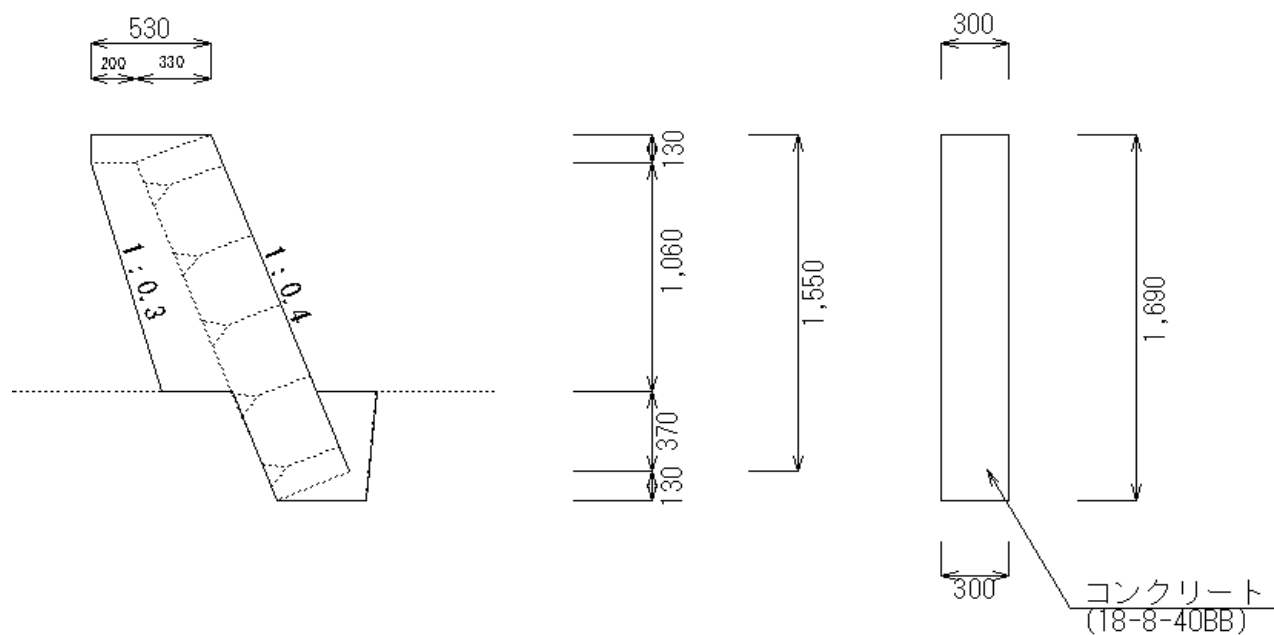
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 1.008 \times 0.300 = 0.302$	m3	0.30
型枠	$A = 1.008 \times 2.000 + 1.560 \times 1.077 \times 0.300 = 2.520$ ※斜比:1.077 (1 : 0.4)	m2	2.52
床均し	$A = 0.400 \times 0.300 = 0.120$	m2	0.12

小 口 止 工  
2 号 箇 所 No. 1+1.8 付 近

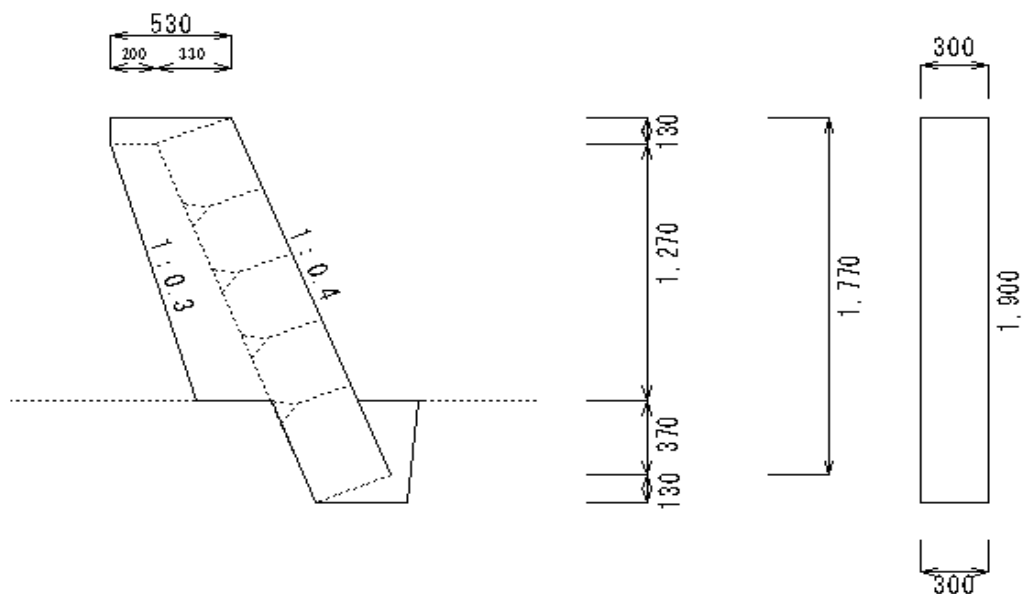
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 1.008 \times 0.300 = 0.302$	m3	0.30
型枠	$A = \frac{1.008 \times 2.000}{1.077 \times 0.300} + 1.550 \times 0.300 = 2.517$ ※斜比:1.077 (1 : 0.4)	m2	2.52
床均し	$A = 0.400 \times 0.300 = 0.120$	m2	0.12

小 口 止 工  
3 号 箇 所 No.0 付 近

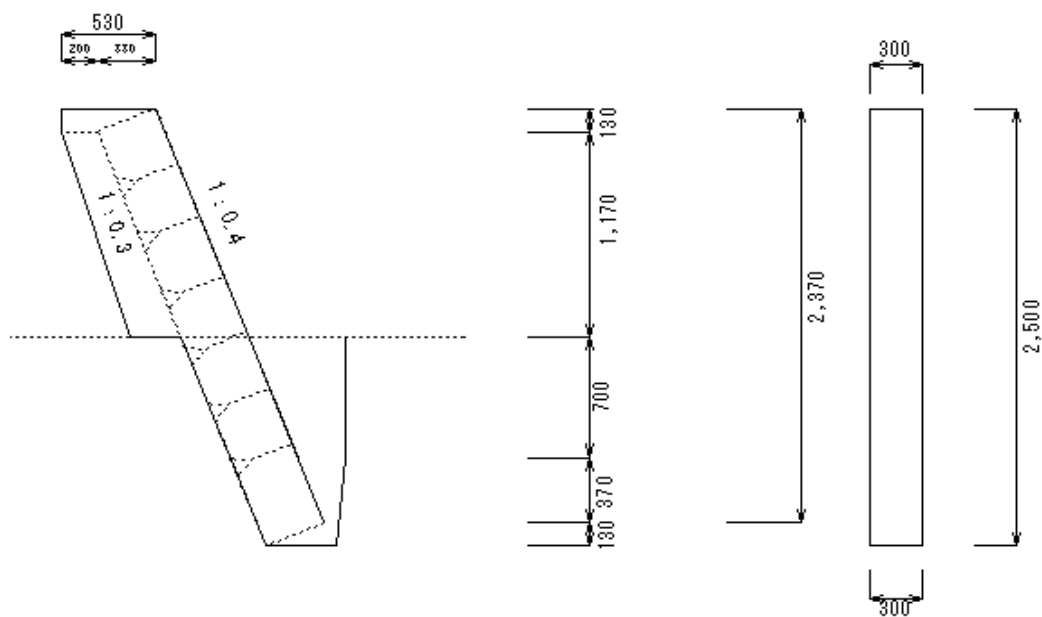
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 1.155 \times 0.300 = 0.347$	m3	0.35
型枠	$A = \frac{1.155 \times 2.000}{1.077 \times 0.300} + 1.770 \times 1.900 = 2.882$ ※斜比:1.077 (1 : 0.4)	m2	2.88
床均し	$A = 0.400 \times 0.300 = 0.120$	m2	0.12

小 口 止 工  
3 号 箇 所 No. 0+16.2 付 近

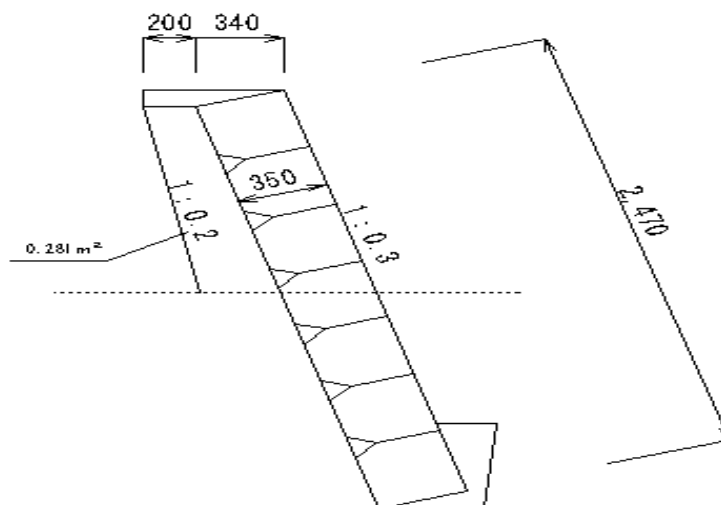
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 1.622 \times 0.300 = 0.487$	m3	0.49
型枠	$A = 1.622 \times 2.000 + 2.370 \times 1.077 \times 0.300 = 4.010$ ※斜比:1.077 (1 : 0.4)	m2	4.01
床均し	$A = 0.400 \times 0.300 = 0.120$	m2	0.12

# 雑工（すりつけ工） ブロック積み

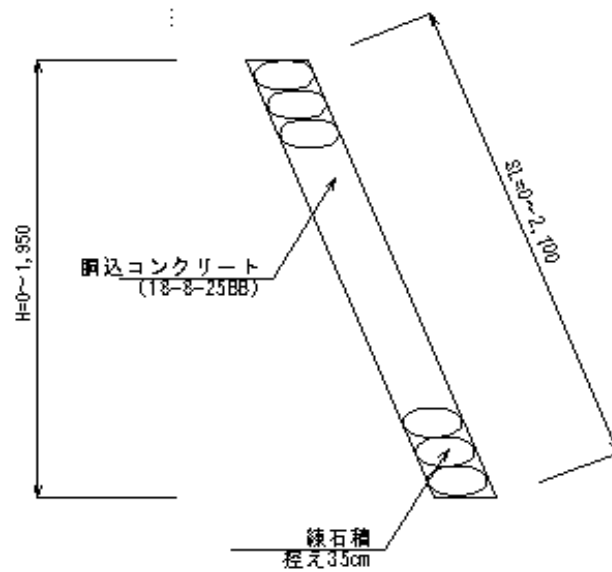
(1式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリートブロック (控35cm) 1:0.4	$V = 2.470 \times 0.500 + 2.470 \times \frac{1}{2} \times (1.685 - 0.500) = 2.698$ <p>平均斜長</p> $L = 2.698 / \left( \frac{1}{2} \times (1.685 + 0.500) \right) = 2.470$	m2	2.70
胴込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 2.698 \times 0.180 = 0.486$ <p>※三重県型ブロック：1.8m3/10m2</p>	m3	0.49
裏込材 (RC-40)	$V = 0.281 \times \frac{1}{2} \times (1.685 + 0.500) = 0.307$	m3	0.31
水抜き (VP φ50)	$A = \frac{2.698 - (0.50 + 0.83) \times \frac{1}{2} \times 0.65 \times 1.044}{1.044} = 2.247$ <p>※平常時水位直高(除外面積) 水位15cm 斜比1.044 (1:0.3)</p> $N = 2.25 \div 3.00 = 0.7 \div 1.00$ $L = 1.00 \times 0.40 = 0.40$	m2	2.25
吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.30 \times 0.30 \times 1.00 = 0.09$	m2	0.09
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	<p>小口止工より</p> $A = 2.47 \times 0.35 = 0.865$	m2	0.87
埋戻しコンクリート工	$V = (0.500 + 0.735) \times \frac{1}{2} \times 0.385 = 0.237$	m3	0.24
天端工	$L = 1.690$	m	1.69

# す り つ け 工

(10m2当り)



名 称	計 算	単位	数 量
練石積 (雑割石 控え35cm)	$A = 10.000 = 10.000$	m2	10.00
胴込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 10.000 \times 0.35 \times 0.500 = 1.750$ ※積算基準より雑割石積胴込コンクリート 控長の1/2	m3	1.75



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= 標準断面図、展開図より  
( 1.69 + 0.73 ) × 1/2 × = 0.56 m3 0.6  
0.46  
※既設ブロック積 (控え35cm)

運搬処理工

殻運搬  
(無筋コンクリート)

V= 構造物取壊しより  
0.56 = 0.56 m3 0.6

殻処分  
(無筋コンクリート)

V= 殻運搬より  
0.56 = 0.56 m3 0.6

# 仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

仮設道路工									
盛土(購入土)	平面図、標準断面図より								
仮設道路①	V1=	30.15	×	4.00		=	120.60		
仮設道路②	V2=	17.79	×	4.00		=	71.16		
仮設道路③	V3=	2.36	×	11.60		=	27.38		
仮設道路④	V4=	4.01	×	4.00		=	16.04		
仮設道路⑤	V5=	2.36	×	36.20		=	85.43		
					Σ	=	320.61	m3	320.6
敷砂利 (t=10cm)									
C-40	平面図、標準断面図より								
仮設道路①	V1=	3.87	×	4.00		=	15.48		
仮設道路②	V2=	3.97	×	4.00		=	15.88		
仮設道路③	V3=	0.25	×	11.60		=	2.90		
仮設道路④	V4=	0.27	×	4.00		=	1.08		
仮設道路⑤	V5=	0.25	×	36.20		=	9.05		
					Σ	=	44.39	m3	44.4
法面整形工									
盛土部	標準断面図より								
仮設道路①	A1=	39.72	×	4.00		=	158.88		
	A2=	0.50	×	1.414	×	4.00	=	2.83	
仮設道路②	A1=	40.70	×	4.00		=	162.80		
	A2=	0.50	×	1.414	×	4.00	=	2.83	
仮設道路③	A1=	0.50	×	1.414	×	11.60	=	8.20	
	A2=	0.70	×	1.414	×	11.60	=	11.48	
仮設道路④	A=	3.70	×	4.00		=	14.80		
仮設道路⑤	A1=	0.50	×	1.414	×	36.20	=	25.59	
	A2=	0.70	×	1.414	×	36.20	=	35.83	
					Σ	=	423.24	m3	423.2

# 仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

締切排水工									
大型土のう工 1号箇所	N1= 2.80 ÷ 1.10 = 2.5 ≐ 3.00 N2= 4.48 ÷ 1.10 = 4.1 ≐ 5.00 Σ = 8.00	袋	8.0						
	V= $\frac{\pi}{4} \times 1.10^2 \times 1.08 \div 1.20 = 6.84$	m3							
大型土のう工 2号箇所	N1= 2.20 ÷ 1.10 = 2.0 ≐ 2.00 N2= 3.24 ÷ 1.10 = 2.9 ≐ 3.00 Σ = 5.00	袋	5.0						
	V= $\frac{\pi}{4} \times 1.10^2 \times 1.08 \div 1.20 = 4.28$	m3							
大型土のう工 3号箇所	N1= 2.60 ÷ 1.10 = 2.4 ≐ 3.00 N2= 1.69 ÷ 1.10 = 1.5 ≐ 2.00 Σ = 5.00	袋	5.0						
	V= $\frac{\pi}{4} \times 1.10^2 \times 1.08 \div 1.20 = 4.28$	m3							
水替工	N= 1.00 = 1.00	式	1.0						
暗渠排水管 (高密度ポリエチレン管) φ 500 1号箇所	L= 図面より 9.50 = 9.50	m	9.5						
φ 600 2号箇所	L= 図面より 23.80 = 23.80	m	23.8						
φ 400 3号箇所	L= 図面より 18.20 = 18.20	m	18.2						
現場発生品運搬 (大型土のう袋)	W= 18.00 × 0.0025 = 0.045 ※大型土のう袋：約0.0025t/枚	t	0.045						
廃プラ処理 (大型土のう袋)	W= 18.00 × 2.5 = 45.00 ※大型土のう袋：約2.5kg/枚	kg	45						