

土工計算書						
掘削	V=	計算書より 4.98	=	4.98	m <sup>3</sup>	5.0
岩掘削	V=	計算書より 1.46	=	1.46	m <sup>3</sup>	1.5
積込	V=	岩掘削量より 1.46	=	1.46	m <sup>3</sup>	1.5
埋戻し	V=	計算書より 1.68	=	1.68	m <sup>3</sup>	1.7
掘削床掘総計		掘削	V	=	4.98	
		岩掘削	V	=	1.46	
			Σ	=	6.44	m <sup>3</sup> 6.4
盛土埋戻総計		埋戻し	V	=	1.68	
			Σ	=	1.68	m <sup>3</sup> 1.7
残土処理	V=	( 掘削 + 岩掘削 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) /0.9				
		6.44 - 1.68	/0.9	=	4.57	m <sup>3</sup> 4.6

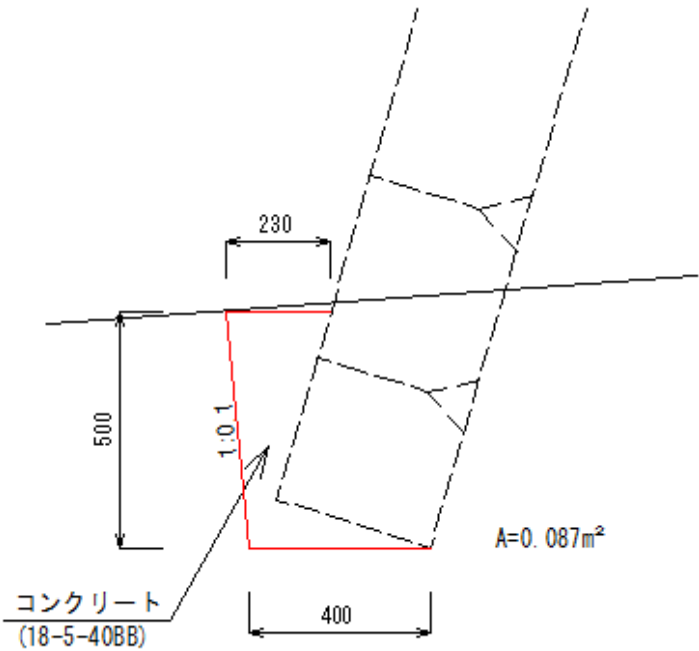
土　工　数　量　計　算　書												
測　点　名	測　　　点	距　離 (m)	掘　　　削			岩　　　掘　　　削			埋　戻　し　（　流　用　土　）			
			断　面　積 (㎡)	平　均 (㎡)	土　量 (㎥)	断　面　積 (㎡)	平　均 (㎡)	土　量 (㎥)	断　面　積 (㎡)	平　均 (㎡)	土　量 (㎥)	
NO.0	NO.0	0.00	1.45			0.26			0.00			
NO.0+2.0	NO.0　＋　2.00	2.00	0.32	0.89	1.78	0.26	0.26	0.52	0.60	0.30	0.60	
NO.0+5.6	NO.0　＋　5.60	3.60	1.45	0.89	3.20	0.26	0.26	0.94	0.00	0.30	1.08	
合計		5.60			4.98			1.46			1.68	

測点名	測点	距離 (m)	掘削			岩掘削			埋戻し（流用土）		
			断面積 (㎡)	平均 (㎡)	土量 (㎥)	断面積 (㎡)	平均 (㎡)	土量 (㎥)	断面積 (㎡)	平均 (㎡)	土量 (㎥)
NO.0	NO.0	0.00	1.45			0.26			0.00		
NO.0+2.0	NO.0 + 2.00	2.00	0.32	0.89	1.78	0.26	0.26	0.52	0.60	0.30	0.60
NO.0+5.6	NO.0 + 5.60	3.60	1.45	0.89	3.20	0.26	0.26	0.94	0.00	0.30	1.08
合計		5.60			4.98			1.46			1.68

護岸工計算書					
ブロック積工計算書					
ブロック積工	展開図より A= 2.47 × 5.00	12.35	m <sup>2</sup>	12.4	
裏込材 (RC-40)	V= 0.53 × 5.00	2.65	m <sup>3</sup>	2.7	
水抜き (VP φ 50)	A= 12.35 − 0.30 × 5.000 × 1.044 = 10.78 ※平常時水位直高(除外面積) H=0.3m 斜比1.044 (1 : 0.3) N= 10.78 ÷ 3.00 = 3.6 ≐ 4.00 L= 4.00 × 0.40 = 1.60	10.78	m <sup>2</sup>		
			個		
			m	1.6	
吸出防止材 (300×300×30)	A= 0.30 × 0.30 × 4.00	= 0.36	m <sup>2</sup>	0.4	
埋戻しコンクリート工 (18-5-40BB)	展開図より L= 5.00	= 5.00	m	5.0	
天端工	展開図より L= 5.00	= 5.00	m	5.0	
小口止工	展開図より N= 2.00	= 2.00	基	2.0	
すり付け工 (練石積工)	展開図より A= 0.40 × 1.6 × 2.0	= 1.28	m <sup>2</sup>	1.3	

埋 戻 し コ ン ク リ ー ト 工

(10m当り)

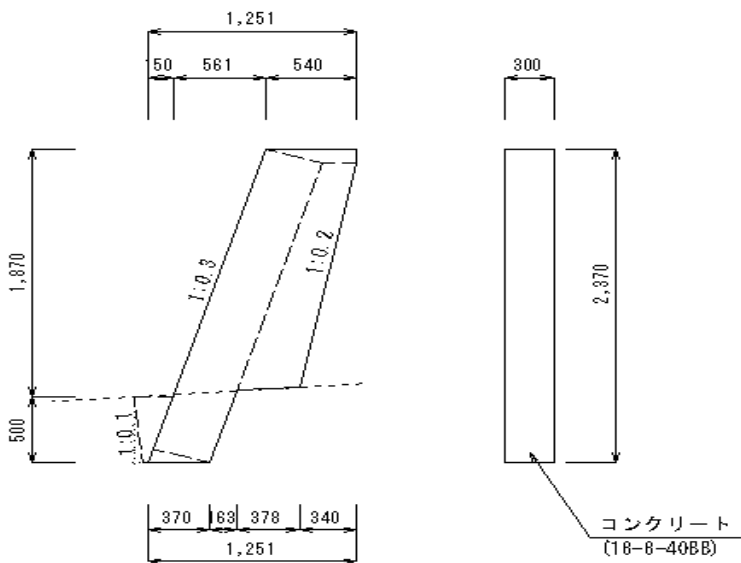


名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-5-40BB)	$V = 0.087 \times 10.000 = 0.870$	$\text{m}^3$	0.87

<div> <div>天端工</div> <div>(10m当り)</div> </div>			
<div> <div> <div>コンクリート</div> <div>(18-8-25BB)</div> </div> </div>			
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left( \frac{0.340 \times 0.100}{0.200 \times 0.100} \div 2.000 + 10.000 \right) \times 0.370 = 0.370$	m <sup>3</sup>	0.37
型枠	$A = 0.100 \times 10.000 = 1.000$	m <sup>2</sup>	1.00

小口止工

(1基当り)



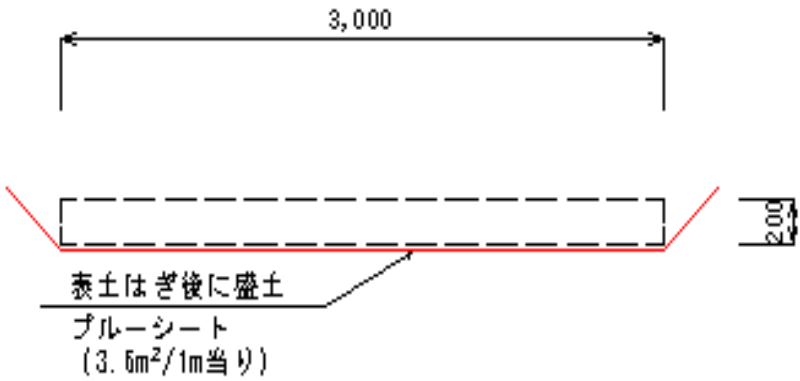
断面積  
1.385

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	上記CAD図面より A= 1.385 = 1.39		
	V= 1.390 × 0.300 = 0.417	m <sup>3</sup>	0.42
同上型枠	上記CAD図面より A1= 1.385 × 2.000 = 2.770		
	A2= 0.300 × 2.370 × 1.044 ※斜比:1.044 (1 : 0.3) = 0.742		
	Σ = 3.512	m <sup>2</sup>	3.51

仮設工計算書					
工事用道路工	N= 1.00	= 1.00	式	1.0	
水替工	N= 1.00	= 1.00	式	1.0	
	締切排水工 N= 1.00	= 1.00	式		
	仮締切工 ※土のう工 A= 1.67 × 0.30 河床幅 高さ0.3m	= 0.50	m <sup>2</sup>		

工 事 用 道 路 工 ( 参 考 )

(10m当り)



名 称	計 算							単位	数 量	
表土はぎ	V=	3.000	×	0.200	×	10.000	=	6.000	m <sup>3</sup>	6.00
ブルーシート	A=	( 3.000 + 0.600 )			×	10.000	=	36.000	m <sup>2</sup>	36.00
		道路幅員 + 余裕分								
盛土 (購入土使用)	V=	3.000	×	0.200	×	10.000	=	6.000	m <sup>3</sup>	6.00
残土処理	V=	盛土より 6.000					=	6.000	m <sup>3</sup>	6.00