

土工計算書									
掘削	V=	計算書より 2.70				=	2.70		
岩掘削	V=	計算書より 1.00				=	1.00		
埋戻し	V=	計算書より 0.98				=	0.98		
掘削床掘総計		掘削				V	=	2.70	
		岩掘削				V	=	1.00	
							=	3.70	m³
盛土埋戻総計		埋戻し				V	=	0.98	
							=	0.98	m³
残土処理	V=	(掘削 + 岩掘削) - (盛土 + 埋戻) / 0.9							
		3.70 - 0.98 / 0.9							
							=	2.61	m³

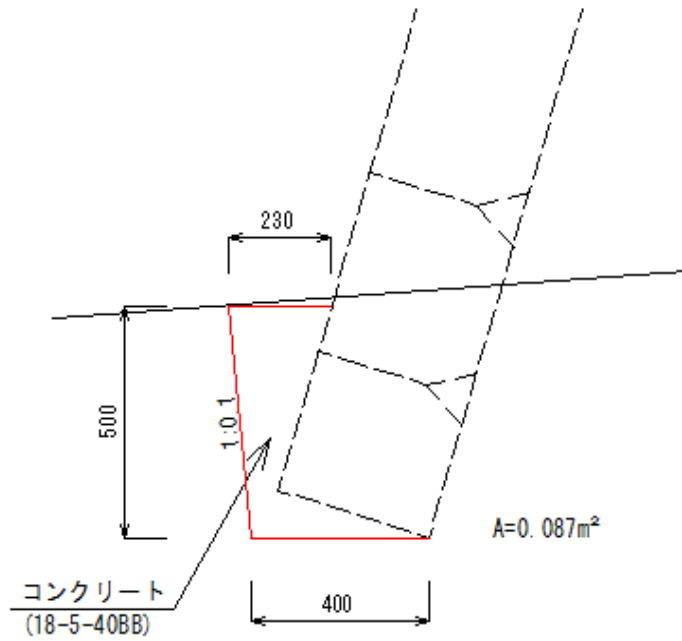
土　工　数　量　計　算　書											
測 点 名	測　　　点	距 離 （m）	掘　　　削			岩　　　掘　　　削			埋 戻 し （ 流 用 土 ）		
			断 面 積 （㎡）	平 均 （㎡）	土 量 （㎥）	断 面 積 （㎡）	平 均 （㎡）	土 量 （㎥）	断 面 積 （㎡）	平 均 （㎡）	土 量 （㎥）
NO.0	NO.0 + 0.00	0.00	1.40			0.25			0.00		
NO.0+2.0	NO.0 + 2.00	2.00	0.20	0.80	1.60	0.25	0.25	0.50	0.48	0.24	0.48
NO.0+4.0	NO.0 + 4.00	2.00	0.90	0.55	1.10	0.25	0.25	0.50	0.01	0.25	0.50
合計		4.00			2.70			1.00			0.98

合計		4.00			2.70			1.00			0.98
----	--	------	--	--	------	--	--	------	--	--	------

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= (2.71 + 2.71) × 1/2 × 3.70 = 10.03 = 10.03	m ²	10.0
裏込材 (RC-40)	V1= (0.62 + 0.62) × 1/2 × 2.00 = 1.24 V2= (0.62 + 0.62) × 1/2 × 1.70 = 1.05 = 2.29	m ³	2.3
水抜き (VP 50)	A= 10.03 - 1.20 × 3.700 × 1.044 = 5.39 平常時水位直高(除外面積) H=1.2m 斜比1.044 (1 : 0.3) N= 5.39 ÷ 3.00 = 1.8 2.00 個 L= 2.00 × 0.40 = 0.80 m	m ² 個 m	0.8
吸出防止材 (300 × 300 × 30)	A= 0.30 × 0.30 × 2.00 = 0.18	m ²	0.2
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	A= 2.71 × 0.350 × 1.00 = 0.95 = 0.95	m ²	1.0
埋戻しコンクリート工 (18-5-40BB)	展開図より L= 3.70 = 3.70	m	3.7
天端工	展開図より L= 3.70 = 3.70	m	3.7
小口止工	展開図より N= 1.00 = 1.00	基	1.0
すり付け工 (練石積工)	展開図より A= (1.00 + 0.50) × 1/2 × 1.04 = 0.78 = 0.78	m ²	0.8

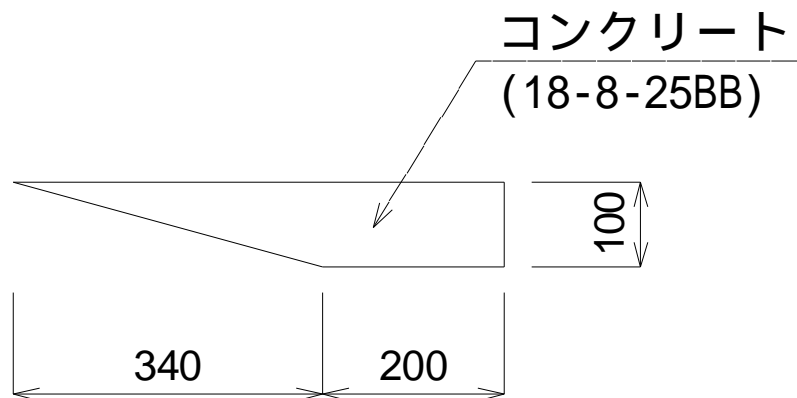
埋 戻 し コ ン ク リ ー ト 工

(10m当り)



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

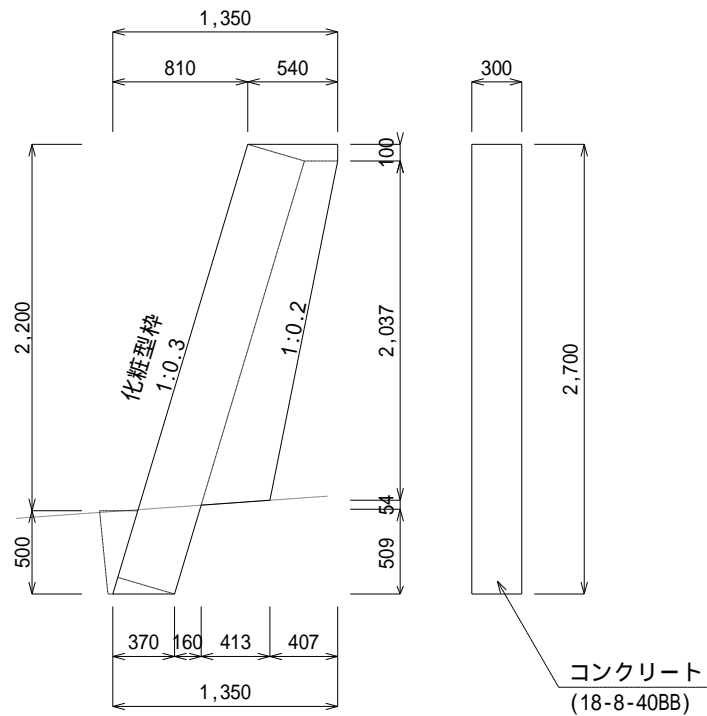
天 端 工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.340 \times 0.100}{0.200 \times 0.100} \right) \div \frac{2.000}{10.000} + = 0.370$	m ³	0.37
型枠	$A = 0.100 \times 10.000 = 1.000$	m ²	1.00
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left(\frac{0.340 \times 0.100}{0.200 \times 0.100} \right) \div \frac{2.000}{1.000} + = 0.037$	m ²	0.04

小 口 止 工

(1基当り)

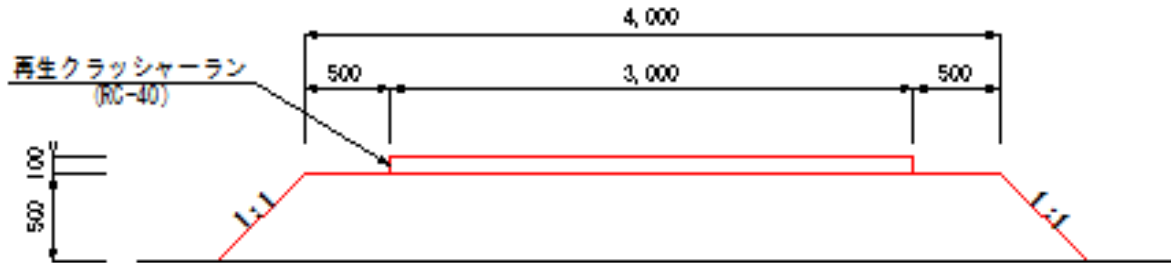


名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$A1 = \left(\frac{0.540 + 1.350}{2.700} \right) \div 2.000 \times 2.000 = 2.552$ 除外 $A2 = 0.407 \times 2.037 \div 2.000 = -0.415$ $A3 = 0.563 \times 0.407 = -0.229$ $A4 = 0.054 \times 0.413 \div 2.000 = -0.011$ $A5 = \left(\frac{0.413 + 0.573}{0.509} \right) \div 2.000 \times 2.000 = -0.251$ $= 1.646$ $V = 1.646 \times 0.300 = 0.494$	m ² m ³	0.49
同上型枠 (一般型枠)	$A1 = \left(\frac{0.540 + 1.350}{2.700} \right) \div 2.000 \times 2.000 = 5.103$ 除外 $A2 = 0.407 \times 2.037 \div 2.000 \times 2.000 = -0.829$ $A3 = 0.563 \times 0.407 \times 2.000 = -0.458$ $A4 = 0.054 \times 0.413 \div 2.000 \times 2.000 = -0.022$ $A5 = \left(\frac{0.413 + 0.573}{0.509} \right) \div 2.000 \times 2.000 = -0.502$ $A6 = 0.300 \times 0.500 \times 1.044 = 0.157$ $= 3.449$	m ²	3.45
同上型枠 (化粧型枠)	$A = 0.300 \times 2.200 \times 1.044 = 0.689$ 斜比:1.044 (1 : 0.3)	m ²	0.69

仮設工計算書					
工事用道路工	平面図より				
	L= 7.00	=	7.00	m	7.0
	締切排水工	N= 1.00	=	1.00	式 1.0
	締切排水工	N= 1.00	=	1.00	式
	仮締切工 大型土のう工	N= (3.00 + 6.40 + 4.10 - 1.10 × 2.00) ÷ 1.10	= 10.3	11.00	袋
	仮締切工 盛土工・撤去工	V= 3.08 × 5.00	=	15.40	m ³
	暗渠排水管設置・撤去 高密度ポリエチレン管 600	L= 7.00	=	7.00	m
	仮締切工 残土処理	V= /4 × 1.10 ² × 1.08 ÷ 1.20 × 11.00	=	9.40	
		V= 15.40	=	15.40	
			=	24.80	m ³
	運搬(土のう袋)	N= 1.00	=	1.00	回
	処理費(土のう袋)	W= 11.00 × 2.10 2.1kg/袋	=	23.10	kg

工 事 用 道 路 工

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
盛土 (購入土使用)	$V = (\frac{4.000}{0.500} + \frac{5.000}{10.000}) \div 2.000 \times 10.000 = 22.500$	m ³	22.50
再生クラッシャーラン (RC-40, t=100)	$V = 3.000 \times 0.100 \times 10.000 = 3.000$	m ³	3.00
残土処理	$V = 22.500 + 3.000 = 25.500$	m ³	25.50

水替日数算出表

水替日数は、以下の日数を計上する。

工 種	名 称	規 格	施工数量	単位	日当り 施工量	日数	備 考
河川土工	掘削		3.0	m3			
	岩掘削	軟岩	1.0	m3			
	積込(ルーズ)		1.0	m3			
護岸工	ブロック積工		3.7	m2			
	埋戻しコンクリート工		0.3	m3			
	小口止工	コンクリート工(小型構造物)	0.5	m3			
		型枠工(一般型枠・小型構造物)	3.5	m3			
		型枠工(化粧型枠・小型構造物)	0.7	m3			
	すり付け工	練石積工	0.3	m2			
計							

L.W.Lまでを対象とする。

水替日数 = 日 = 日