

土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削 (土砂)	標準断面図より $V = 0.48 \times 20.00$	=	9.60	m^3	9.6
床掘 (軟岩)	標準断面図より $V = 0.72 \times 20.00$	=	14.40	m^3	14.4
埋戻し	標準断面図より $V = 0.00 \times 20.00$	=	0.00	m^3	0.0
盛土	標準断面図より $V = 0.00 \times 20.00$	=	0.00	m^3	0.0
法面整形工 (盛土)	標準断面図より $A = 0.00 \times 20.00$	=	0.00	m^2	0.0
掘削床掘総計	掘削	$V =$	9.60		
	床掘	$V =$	14.40		
		$\Sigma =$	24.00	m^3	24.0
盛土埋戻し総計	盛土	$V =$	0.00		
	埋戻し	$V =$	0.00		
		$\Sigma =$	0.00	m^3	0.0
残土処理	(土工 + 土のう) - (盛土 + 埋戻し) / 0.9				
	$V = 24.00 + 71.0 - 0.00 / 0.9$	=	95.00	m^3	95.0

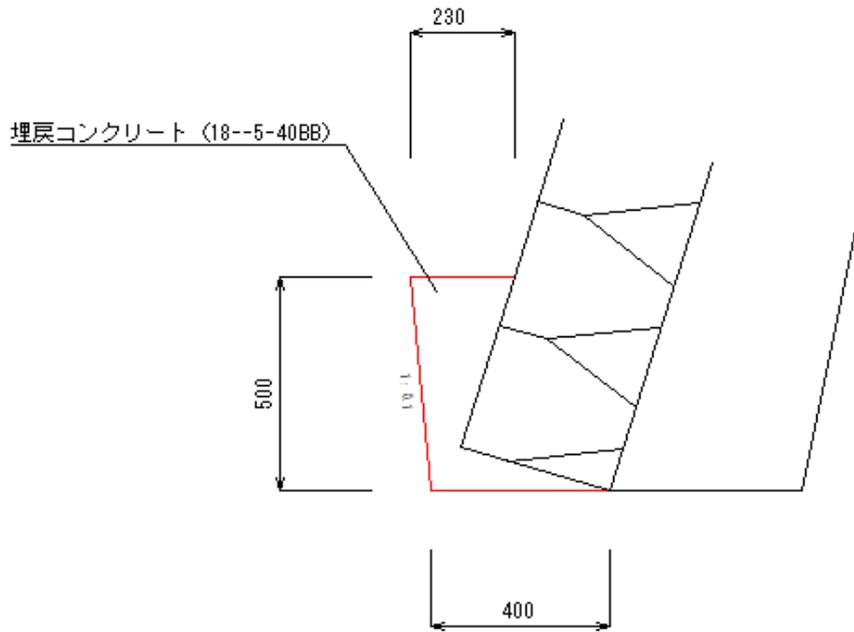
護 岸 工 計 算 書

(一式当り)

護岸工					
ブロック積	展開図より	$A1 = \left(\begin{array}{cc} 17.700 & + & 17.600 \\ 2.400 & + & 2.400 \end{array} \right) \times \frac{1}{2} \times \frac{1}{2} = 42.36$			
	展開図より	$A2 = \left(\begin{array}{cc} 2.000 & + & 1.900 \\ 2.400 & + & 2.400 \end{array} \right) \times \frac{1}{2} \times \frac{1}{2} = 4.68$			
		Σ	= 47.04	m ²	47.0
胴込コンクリート (18-8-25BB)	令和3年度 積算基準（共通編・河川編・道路編）の運用及び 参考資料（令和3年7月制定版）より県型ブロック積みにおける 胴込Co量1.8m ³ /10m ² のため	$V = 0.18 \times 47.04 = 8.47$	=	8.47	m ³ 8.5
裏込材 (RC-40)	標準断面図より、小口止部分を除く	$V = 0.73 \times 19.70 = 14.38$	=	14.38	m ³ 14.4
基礎工	展開図より	$L = 19.50 = 19.50$	=	19.50	m 19.5
天端工	展開図より	$L = 19.70 = 19.70$	=	19.70	m 19.7
小口止工	展開図より	$N = 1.00 = 1.00$	=	1.00	基 1.0
すりつけ工 (練石積み)	展開図より	$A = \left(\begin{array}{cc} 0.500 & + & 1.700 \\ & & 2.400 \end{array} \right) \times \frac{1}{2} \times \frac{1}{2} = 2.64$	=	2.64	m ² 2.6
小運搬工	展開図より	$A = 47.00 = 47.00$	=	47.00	m ² 47.0
	※ コンクリートブロックについて、県道磯部浜島線から仮設道路入口まで97m分の小運搬を計上する。				

基礎工

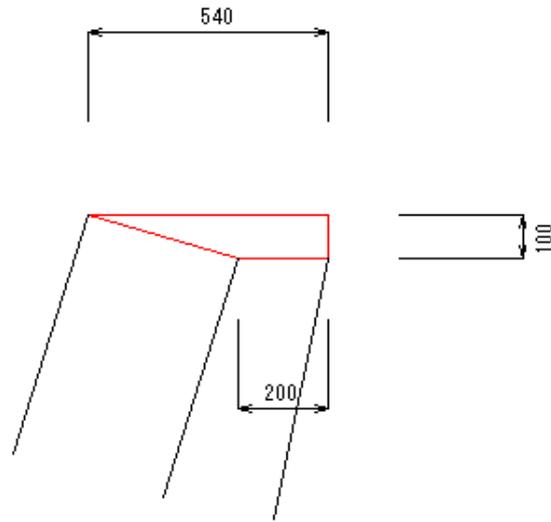
(10m当り)



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

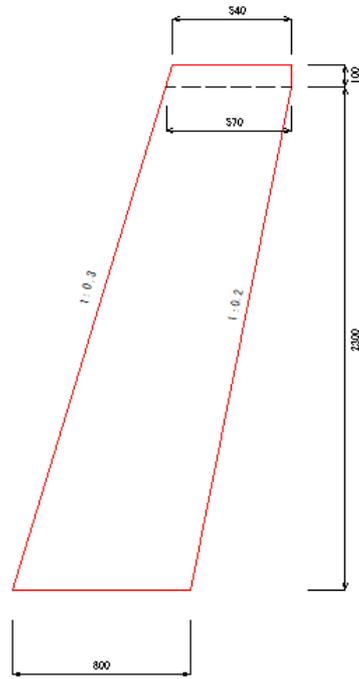
(10m当り)



名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.540 + 0.200}{2} \right) \times 0.100 \times 10.000 = 0.370$	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)	$A = \left(\frac{0.540 + 0.200}{2} \right) \times 0.100 \times 10.000 = 0.037$	m ²	0.04

小 口 止 工

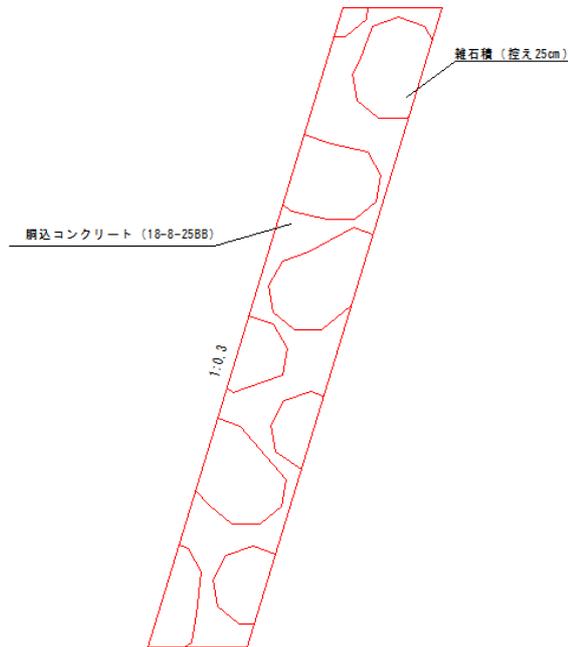
(1基当り)



名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = (0.540 + 0.570) \div 2.000 \times 0.100$ $+ (0.570 + 0.800) \div 2.000 \times 2.300$ $= 1.631$	m ³	1.63
型枠	$A = (0.540 + 0.570) \div 2.000 \times 0.100 \times 2.000$ $+ (0.570 + 0.800) \div 2.000 \times 2.300 \times 2.000$ $+ 0.300 \times 2.400 \times 1.044$ $+ 0.300 \times 0.100$ $= 4.044$ <p style="margin-left: 20px;">勾配1:0.3 斜面率$\sqrt{1+0.3^2} \approx 1.044$</p>	m ²	4.04
床均し	$A = 0.800 \times 0.300$ $= 0.240$	m ²	0.24

す り つ け 工

(10m²当り)



名 称	計 算	単 位	数 量
雑石 (控25cm)	A= 10.000 = 10.000	m ²	10.00
胴込コンクリート (18-8-25BB)	V= 10.000 × 0.250 × 0.333 ※控25cm = 0.833	m ³	0.83

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)	$V = \begin{matrix} \text{図面より} \\ 1.70 \end{matrix} \times 1.45$	$= 2.47$	m^3	2.5
運搬処理工 殻運搬 (無筋コンクリート)	$V = \begin{matrix} \text{構造物取壊しより} \\ 2.47 \end{matrix}$	$= 2.47$	m^3	2.5
殻処分 (無筋コンクリート)	$V = \begin{matrix} \text{殻運搬より} \\ 2.47 \end{matrix}$	$= 2.47$	m^3	2.5

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

工事用道路工	N=	=		式	
大型土のう工 (制作、設置、撤去)	仮設工参考図より N=	=		袋	
	残土処理工 V=	=		m ³	
敷鉄板	A=	=		m ²	
	N=	=		枚	
	W=	=		t	
廃プラ運搬 (大型土のう袋)	W=	=		kg	
	N=	≒		回	
廃プラ処分 (大型土のう袋)	W=	=		kg	
水替工	N= 1.00	=	1.00	式	1.0
	縮切排水工 N= 1.00	=	1.00	式	

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		9.6	m3			
	床掘		14.4	m3			
護岸工	ブロック積工		12.7	m2			
	基礎工	コンクリート工(小型構造物)	1.7	m3			
	小口止工	コンクリート工(小型構造物)	0.4	m3			
		型枠工(小型構造物)	1.0	m2			
	すりつけ工		0.7	m2			
構造物撤去工	コンクリート構造物取壊し		2.5	m3			
計							

※L.W.Lまでを対象とする。

水替日数= 日 = 日

仮設工(敷鉄板)日数算出表

仮設工日数は、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		9.6	m3			
	床掘		14.4	m3			
護岸工	ブロック積工		47.0	m2			
	基礎工	コンクリート工(小型構造物)	1.7	m3			
	天端工	コンクリート工(小型構造物)	0.7	m3			
		型枠工(小型構造物)	2.0	m2			
	小口止工	コンクリート工(小型構造物)	1.6	m3			
		型枠工(小型構造物)	4.0	m2			
	すりつけ工		2.6	m2			
構造物撤去工	コンクリート構造物取壊し		2.5	m3			
計							

日数 = 日 = 日