

平成28年度 第3C1磯001号

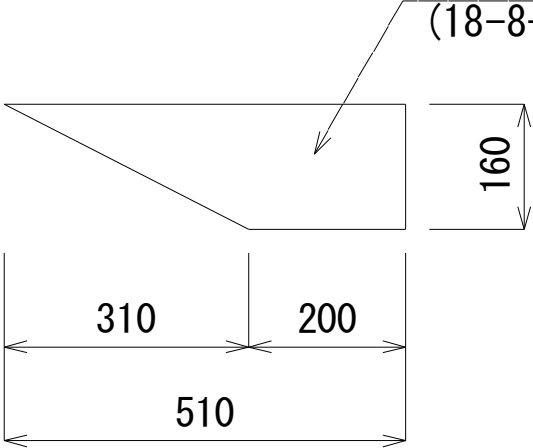
普通河川黒岩川 河川改良工事

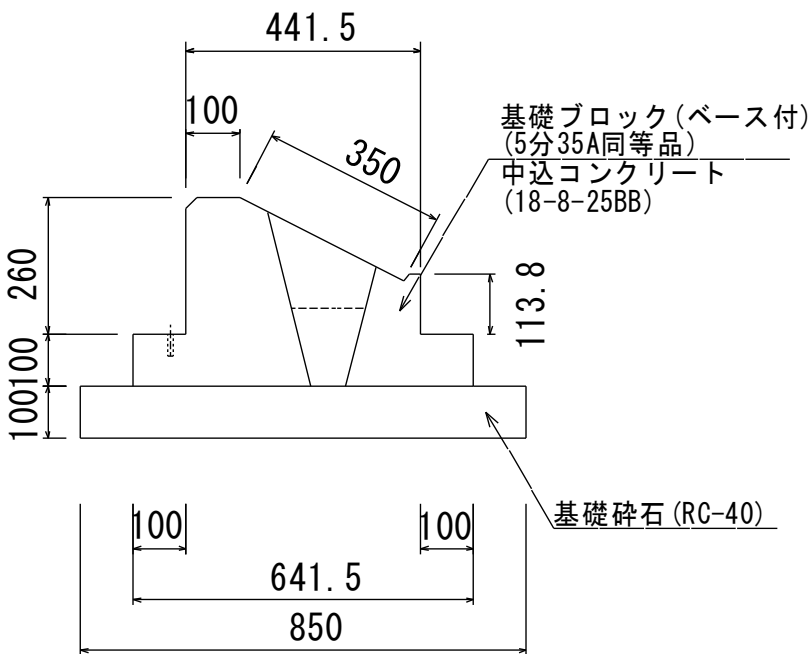
# 数 量 計 算 書

数 量 総 括 表							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当 初 数 量		摘 要
河 川 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m <sup>3</sup>	5		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m <sup>3</sup>	20		
		埋 戻 し	良質土	m <sup>3</sup>	10		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m <sup>3</sup>	20		
護 岸 工				式	1		
	ブ ロ ッ ク 積 工			式	1		
		ブ ロ ッ ク 積	県型ブロック 控35cm, 裏コンなし	m <sup>2</sup>	66		
		裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>	25		
		天 端 工	18-8-25BB	m	15		
		基 礎 工	基礎ブロック(ベース付) 5分35A同等品	m	15		
		小 口 止 工	18-8-40BB	基	1		
雑 工				式	1		
	雑 工			式	1		
		張 コ ン ク リ ー ト	18-8-25BB t=10cm	m	15		
	防 護 柵 工			式	1		
		転 落 防 止 柵 取 り 外 し	再利用	m	18		
		転 落 防 止 柵 取 り 付 け	再利用	m	18		
仮 設 工				式	1		
	水 替 工			式	1		
		締 切 排 水 工		式	1		

土工計算書					
掘削	V=	( 0.24 + 0.43 ) ÷ 2.00 × 15.30	Σ =	5.1 5.1	m³
床掘	V=	( 1.31 + 1.71 ) ÷ 2.00 × 15.30	Σ =	23.1 23.1	m³
埋戻し	V=	( 0.60 + 0.71 ) ÷ 2.00 × 15.30	Σ =	10.0 10.0	m³
掘削床掘総計	掘削	V =	Σ =	5.1 23.1 28.2	m³
盛土埋戻総計	埋戻し	V =	Σ =	10.0 10.0	m³
残土処理	V=	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) /0.9 28.2 - 10.0 /0.9	Σ =	17.1	m³

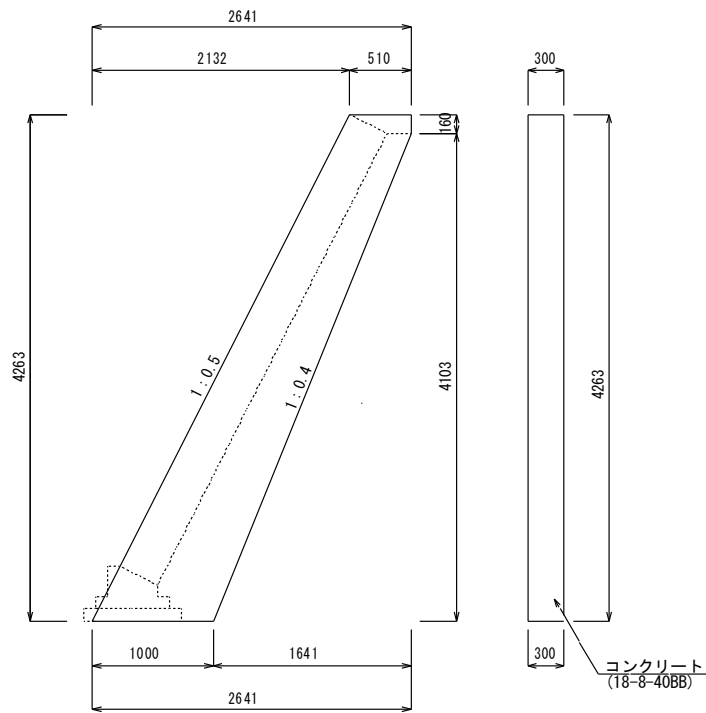
護岸工計算書				
ブロック積工	展開図より A1= ( 4.25 + 4.48 ) × 1/2 × 15.00 = 65.5 Σ = 65.5	m <sup>2</sup>	65.5	
裏込材 (RC-40)	V1= ( 1.61 + 1.78 ) × 1/2 × 15.00 = 25.4 Σ = 25.4	m <sup>3</sup>	25.4	
水抜き (VP φ 50)	A= 2.50 × 15.00 × 1.118 = 41.9 ※水抜対象直高H=2.50 斜比1.118 (1 : 0.5) N= 41.90 ÷ 3.00 = 14.0 L= 14.00 × 0.41 = 5.7	m <sup>2</sup> 個 m	5.7	
吸出防止材 (300×300×30)	A= 0.30 × 0.30 × 14.00 = 1.3	m <sup>2</sup>	1.3	
天端工	展開図より L= 15.00 = 15.0	m	15.0	
基礎工	展開図より L= 15.00 = 15.0	m	15.0	
小口止工	展開図より N= 1.00 = 1.0	基	1.0	
目地材	A= 0.35 × 4.48 = 1.6	m <sup>2</sup>	1.6	

天端工 (10m当り)			
<div><div>コンクリート (18-8-25BB)</div></div>			
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left( \frac{0.310 \times 0.160}{2} + \frac{0.200 \times 0.160}{2} \right) \times 10.000 = 0.568$	m <sup>3</sup>	0.57
型枠	$A = 0.160 \times 10.000 = 1.600$	m <sup>2</sup>	1.60
目地材	$A = \left( \frac{0.310 \times 0.160}{2} + \frac{0.200 \times 0.160}{2} \right) \times 10.000 = 0.057$	m <sup>3</sup>	0.06

基礎工 (10m当り)				
<div></div>				
名 称	計 算			単位 数 量
基礎ブロック (ベース付) (5分35A) 同等品	A= 10.000 ÷ 2.000 = 5.000			個 5.00
中込コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.033 ÷ 2.000 × 10.000 = 0.165 ※0.033m3/個			m <sup>3</sup> 0.17
基礎材 (RC-40) t=10cm	A= 0.850 × 10.000 = 8.500			m <sup>2</sup> 8.50
床均し	A= 0.850 × 10.000 = 8.500			m <sup>2</sup> 8.50

小口止工

(1基当り)

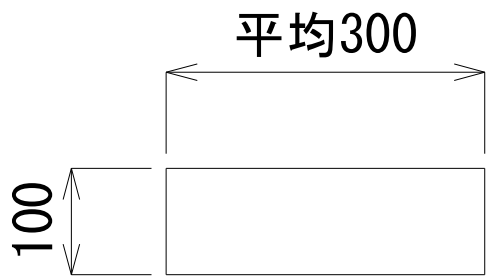


名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left( 0.510 + 2.641 \right) \div 2.000 \times 4.263 - 1.641 \times 4.103 \div 2.000 \right\} \times 0.300 = 1.005$	m <sup>3</sup>	1.01
型枠	$A = \left\{ \left( 0.510 + 2.641 \right) \div 2.000 \times 4.263 - 1.641 \times 4.103 \div 2.000 \right\} \times 2.000 + 4.263 \times 1.118 \times 0.300 = 8.130$ <p>※斜比1.118 (1 : 0.5)</p>	m <sup>2</sup>	8.13
床均し	$A = 1.000 \times 0.300 = 0.300$	m <sup>2</sup>	0.30

雑工計算書					
雑工					
張コンクリート	L=	15.30	=	15.30	m15.3
防護柵工					
転落防止柵 取り外し	L=	18.00 ※3m×6スパン	=	18.00	m18.0
転落防止柵 取り付け	L=	18.00 ※3m×6スパン	=	18.00	m18.0

張   コ   ン   ク   リ   ー   ト

(10m当り)



名   称	計   算			単位	数   量
コンクリート (18-8-25BB)	V=	0.300 × 0.100 × 10.000	=	0.300	m <sup>3</sup> 0.30
型枠	A=	0.100 × 10.000	=	1.000	m <sup>2</sup> 1.00

仮設工計算書						
締切排水工	N=	1.00	=	1.0	式	1.0
	締切排水工					
	N=	1.00	=	1.0	式	
	仮締切工					
	N=	1.00	=	1.0	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	床掘		23.1	m3			
	埋戻し		10.0	m3			
護岸工	ブロック積工		15.0	m2			
	護岸基礎ブロック工	プレキャスト基礎(中詰材Cø,600～700mm)	15.0	m			
	小口止工	コンクリート工	1.0	m3			
		型枠工	8.1	m2			
計							

※L.W.Lまでを対象とする。

水替日数＝