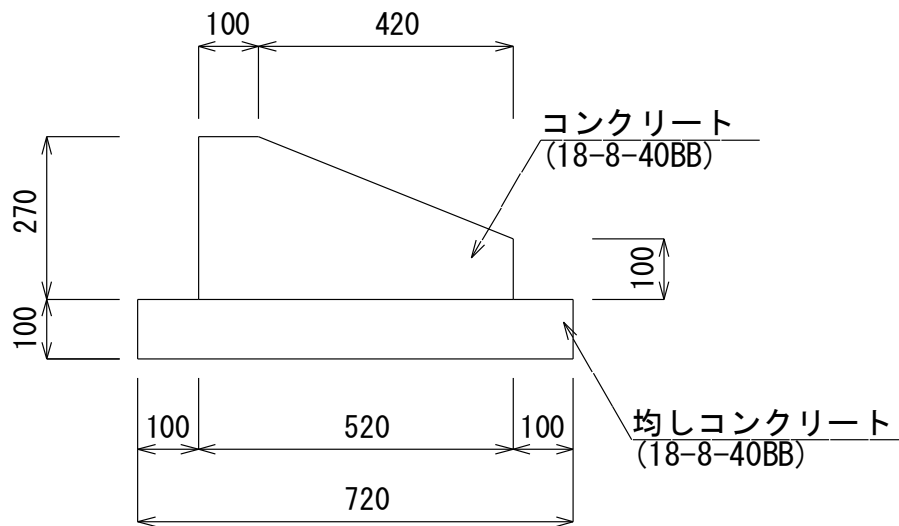


数 量 集 計 表 (1)							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
1 号 箇 所							
河 川 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m ³	13		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m ³	41		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m ³	25		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m ³	27		
護 岸 工				式	1		
	ブ ロ ッ ク 積 工			式	1		
		ブ ロ ッ ク 積	控35cm, 裏コン10cm	m ²	58		
		裏 込 材	RC-40	m ³	20		
		基 礎 工	18-8-40BB	m	20		
		天 端 工	18-8-25BB	m	20		
		小 口 止 工	18-8-40BB	基	2		
舗 装 工				式	1		
	コンクリート 舗 装 工			式	1		
		コンクリート舗装	21-8-25BB, t=12cm	m ²	45		
		不 陸 整 正	再生切込碎石RC-40 補足材有t=平均3cm	m ²	45		
構 造 物 撤 去 工				式	1		
	構造物取壊し工			式	1		
		コンクリート 構 造 物 取 壊 し	無筋	m ³	3		

土工計算書										
掘削	V1=	0.65	×	20.60		=	13.39	m ³	13.4	
						Σ	= 13.39			
床掘	V1=	2.00	×	20.60		=	41.20	m ³	41.2	
						Σ	= 41.20			
埋戻し	V1=	1.20	×	20.60		=	24.72	m ³	24.7	
						Σ	= 24.72			
掘削床掘総計	掘削					V	= 13.39	m ³	54.6	
	床掘					V	= 41.20			
						Σ	= 54.59			
盛土埋戻総計	埋戻し					V	= 24.72	m ³	24.7	
						Σ	= 24.72			
残土処理	(掘削 + 床掘) − (盛土 + 埋戻) /0.9								m ³	27.1
	V=	54.59	−	24.72	/0.9		=	27.12		

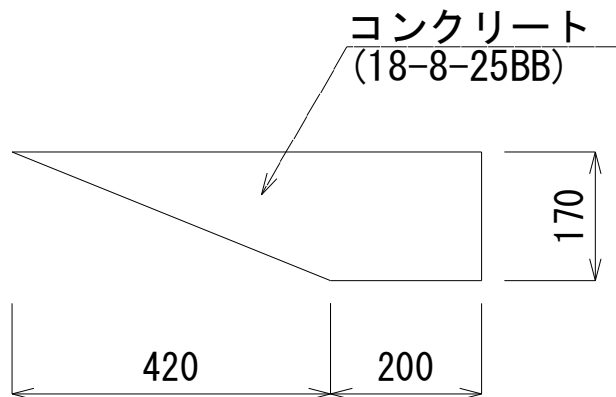
護岸工計算書				
ブロック積工計算書				
ブロック積工	展開図より			
	A1= (2.91 + 2.91) × 1/2 × 10.00 = 29.10			
	A2= (2.91 + 2.91) × 1/2 × 10.00 = 29.10			
		= 58.20	m ²	58.2
裏込材 (RC-40)	V1= 0.98 × 20.00	= 19.60		
		Σ = 19.60	m ³	19.6
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	A1= 2.91 × 0.450 × 1.00	= 1.31		
		Σ = 1.31	m ²	1.3
基礎工	展開図より L= 20.00	= 20.00	m	20.0
天端工	展開図より L= 20.00	= 20.00	m	20.0
小口止工	展開図より N= 2.00	= 2.00	基	2.0

基 礎 工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.270 + \left(\frac{0.100 + 0.420}{2} \times 0.270 \right)}{10.000} \right\} \times 10.000 = 1.047$	m ³	1.05
型枠	$A = (0.270 + 0.100) \times 10.000 = 3.700$	m ²	3.70
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.720 \times 0.100 \times 10.000 = 0.720$	m ³	0.72
均し型枠	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m ²	2.00
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.270 + \left(\frac{0.100 + 0.420}{2} \times 0.270 \right)}{1.000} \right\} \times 10.000 = 0.105$	m ²	0.11
床均し	$A = 0.720 \times 10.000 = 7.200$	m ²	7.20

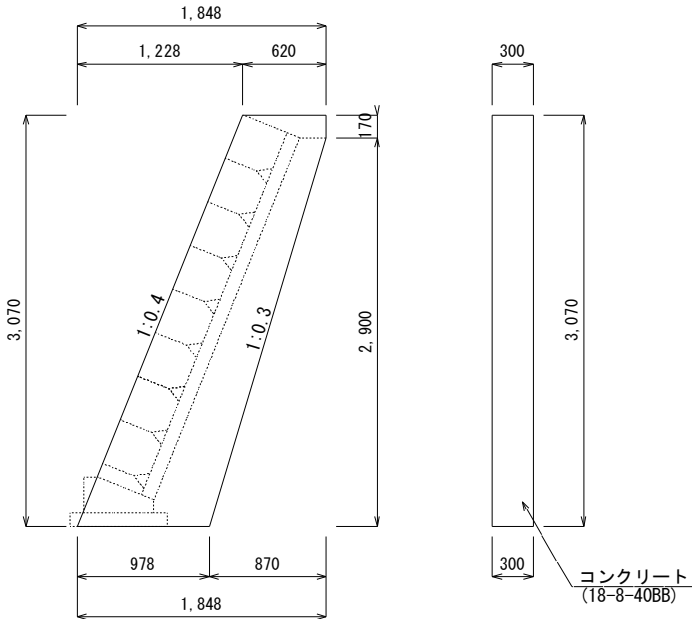
(10m 当 り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.420}{0.200} \times \frac{0.170}{0.170} \right) \times \frac{2.000}{10.000} +$	m ³	0.70
型枠	$A = 0.170 \times 10.000$	m ²	1.70
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left(\frac{0.420}{0.200} \times \frac{0.170}{0.170} \right) \times \frac{2.000}{1.000} +$	m ²	0.07

小 口 止 工

(1基当り)



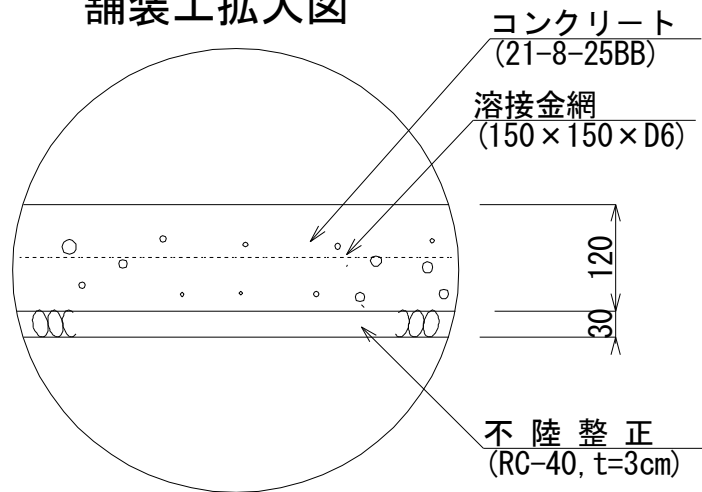
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(0.620 + 1.848 \right) \div 2.000 \times \right. \\ \left. 3.070 - 0.870 \times 2.900 \div 2.000 \right\} \\ \times 0.300 = 0.758$	m ³	0.76
型枠	$A = \left\{ \left(0.620 + 1.848 \right) \div 2.000 \times \right. \\ \left. 3.070 - 0.870 \times 2.900 \div 2.000 \right\} \\ \times 2.000 + 3.070 \times 1.077 \times \\ 0.300 = 6.046$ <p>※斜比:1.077 (1 : 0.4)</p>	m ²	6.05
床均し	$A = 0.978 \times 0.300 = 0.293$	m ²	0.29

舗装工計算書				
コンクリート舗装				
コンクリート舗装 (t=12cm)	A= 2.20 × 20.60	= 45.32	m ²	45.3
不陸整正 (補足材有t=平均3cm)	表層より A= 45.32	= 45.32	m ²	45.3

コンクリート舗装

(100m2当り)

舗装工拡大図



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (21-8-25BB, t=12cm)	$V = 100.000 \times 0.120 = 12.000$	m ³	12.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = 100.000 = 100.000$	m ²	100.00
目地材 (エラストイト, t=10mm)	$N = 100.000 \div (2.200 \times 10.000) = 4.545$ ※平均幅員W=2.20m	箇所	
	$A = 2.200 \times 0.120 \times 4.545 = 1.200$	m ²	1.20
型枠	$A = 100.000 \div 2.200 \times 0.120 \times 1.000 = 5.455$ ※左側の全延長計上	m ²	5.46

構造物撤去工計算書				
構造物取壊し工				
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	V1= 2.20 × 20.60 × 0.07	= 3.17		
		Σ = 3.17	m ³	3.2
舗装版切断 (コンクリート) (t=15cm以下)	L= 2.20 + 2.20 No. 0横断 : 2.2m, No. 0+20.6横断 : 2.2m	= 4.40	m	4.4
運搬処理工				
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより V= 3.17	= 3.17		
		Σ = 3.17	m ³	3.2
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より V= 3.17	= 3.17		
		Σ = 3.17	m ³	3.2

仮設工計算書

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 A=	=	m ²	

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		13.0	m3			
	床掘		41.0	m3			
	埋戻し		25.0	m3			
護岸工	ブロック積工		20.0	m2			
	基礎工	コンクリート工(小型構造物)	2.1	m3			
		型枠工(小型構造物)	7.4	m2			
		均しコンクリート(小型構造物)	1.4	m3			
		均し型枠(小型構造物)	4.0	m2			
	小口止工	コンクリート工(小型構造物)	1.5	m3			
		型枠工(小型構造物)	12.1	m2			
計							

※L.W.Lまでを対象とする。

水替日数＝

日

＝

日