

数 量 計 算 書 (1)							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
河川改修工区							
河 川 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m <sup>3</sup>	4		
		積 込		m <sup>3</sup>	9		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m <sup>3</sup>	9		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m <sup>3</sup>	4		
		埋 戻 し	RC-40	m <sup>3</sup>	0.4		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m <sup>3</sup>	9		
護 岸 工				式	1		
	ブ ロ ッ ク 積 工			式	1		
		ブ ロ ッ ク 積	控35cm, 裏コン無し	m <sup>2</sup>	15		
		裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>	5		
		基 礎 工	18-8-40BB	m	8		
		天 端 工	18-8-25BB	m	8		
		小 口 止 工	18-8-40BB	基	1		
		底 打 ち コンクリート工	18-8-25BB, t=100	m <sup>2</sup>	7		
道路付属施設工				式	1		
	雑 工			式	1		
		間詰めコンクリート	18-8-25BB, t=100	m <sup>2</sup>	4		
		斜 路 工	18-8-40BB	式	1		V=0.6m <sup>3</sup>
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 <sup>3</sup>	3		

## 数量計算書(2)

[illegible]

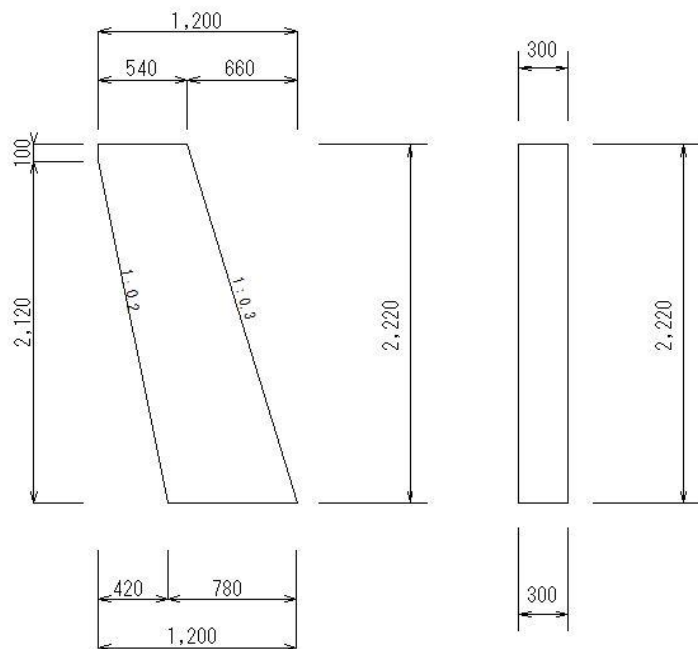
河川土工計算書					
掘削	V=	標準断面図より 0.50 × 7.75	=	3.88	
			Σ	=	3.88
積込 (ルーズ)	V=	残土処理より 9.14	=	9.14	
			Σ	=	9.14
床掘	V=	標準断面図より 1.20 × 7.75	=	9.30	
			Σ	=	9.30
埋戻し (良質土)	V=	標準断面図より 0.47 × 7.75	=	3.64	
			Σ	=	3.64
埋戻し (RC-40)	V=	標準断面図より 0.05 × 7.75	=	0.39	
			Σ	=	0.39
掘削床掘総計		掘削	V	=	3.88
		床掘	V	=	9.30
			Σ	=	13.18
盛土埋戻総計		盛土	V	=	0.00
		埋戻し	V	=	3.64
			Σ	=	3.64
残土処理	V=	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9 13.18 - 3.64 / 0.9	=	9.14	
			Σ	=	9.14
					m³
					3.9
					9.1
					9.3
					3.6
					0.4
					13.2
					3.6
					9.1

護岸工計算書				
ブロック積工				
ブロック積	A=	展開図 ( 2.01 + 2.01 ) × 1/2 × 7.45 = 14.97 Σ = 14.97	m <sup>2</sup>	15.0
裏込材 (RC-40)	V=	標準断面図・展開図より ( 0.70 + 0.70 ) × 1/2 × 7.45 = 5.22 Σ = 5.22	m <sup>3</sup>	5.2
基礎工	L=	展開図より 7.45 = 7.45	m	7.5
天端工	L=	展開図より 7.45 = 7.45	m	7.5
小口止工	N=	展開図より 1.00 = 1.00	基	1.0
底打ちコンクリート工 (t=100, 18-8-25BB)	A=	標準断面図より 0.85 × 7.750 = 6.59	m <sup>2</sup>	6.6

<div> <div>基 礎 工</div> <div>(10m当り)</div> </div>			
<div> </div>			
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.200 + \left( \frac{0.100 + 0.340}{2} \right) \times 0.200}{10.000} \right\} \times 10.000 = 0.710$	m <sup>3</sup>	0.71
型枠	$A = (0.200 + 0.100) \times 10.000 = 3.000$	m <sup>2</sup>	3.00
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.640 \times 0.100 \times 10.000 = 0.640$	m <sup>3</sup>	0.64
均し型枠	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.00
床均し	$A = 0.640 \times 10.000 = 6.400$	m <sup>2</sup>	6.40

天端工 (10m当り)			
<div><div>コンクリート (18-8-25BB)</div><div><div>100</div><div><div>200</div><div>340</div><div>540</div></div></div></div>			
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left( \frac{0.340 \times 0.100}{0.200 \times 0.100} \div \frac{2.000}{10.000} + \right) = 0.370$	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)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left( 0.540 + 1.200 \right) \div 2.000 \times 2.220 - 0.420 \times 2.120 \div 2.000 \right\} \times 0.300 = 0.446$	m <sup>3</sup>	0.45
型枠	$A = \left\{ \left( 0.540 + 1.200 \right) \div 2.000 \times 2.220 - 0.420 \times 2.120 \div 2.000 \right\} \times 2.000 + 2.220 \times 1.044 \times 0.300 = 3.668$ <p>※斜比:1.044 (1 : 0.3)</p>	m <sup>2</sup>	3.67
床均し	$A = 0.780 \times 0.300 = 0.234$	m <sup>2</sup>	0.23

底 打 ち コ ン ク リ ー ト					(10㎡当り)			
名 称	計 算				単位	数 量		
コンクリート (18-8-25BB)	V=	10.000	×	0.100	=	1.000	m <sup>3</sup>	1.00



道路附属施設工計算書

雑工

間詰めコンクリート (18-8-25BB, t=100)	A=	平面図・標準断面図より 0.50 × 7.75	=	3.88		
			Σ	=	3.88	m <sup>2</sup> 3.9
斜路工 (18-8-40BB)	N=	斜路工より 1.00	=	1.00	式	1.0

間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10㎡当り)

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 10.000 \times 0.100 = 1.000$	m <sup>3</sup>	1.00

斜路工 (1式当り)			
<div><div><div><div></div><div></div><div></div><div></div></div><div><div></div><div></div><div></div><div></div></div></div><div><div><div></div><div></div><div></div><div></div></div><div><div></div><div></div><div></div><div></div></div></div></div>			
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V= 2.500 \times 0.800 \div 2.000 \times 0.600 = 0.600$	m <sup>3</sup>	0.60
型枠	$A= \frac{2.500 \times 0.800}{2} \div 2.000 + 0.600 \times 0.800 = 1.480$	m <sup>2</sup>	1.48

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)	底打ちコンクリート										
	V1=	0.85	×	0.15	×	7.75	=	0.99			
	練石積み										
	V2=	1.45	×	0.35	×	1.65	=	0.84			
	既設ブロック										
	V3=	0.60	×	0.35	×	3.10	=	0.65			
							Σ	=	2.48	m <sup>3</sup>	2.5
舗装版切断 (コンクリート) (t=15cm以下)	L=	7.75	+	0.85	+	0.85	=	9.45			
	※No. 0～No. 0+7.75 : 7.75m						Σ	=	9.45	m	9.5
	No. 0横断 : 0.85m、 No. 0+7.75横断 : 0.85m										
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=	2.48					=	2.48			
							Σ	=	2.48	m <sup>3</sup>	2.5
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より										
	V=	2.48					=	2.48			
							Σ	=	2.48	m <sup>3</sup>	2.5

小運搬工計算書						
		※運搬距離				
	L=					
小車運搬 (残土、コンクリート)		残土処理より				
	V1=	9.14	=	9.14		
		ブロック積工（基礎工）				
	V2=	0.71 × 7.45 ÷ 10.00	=	0.53		
		ブロック積工（天端工）				
	V3=	0.37 × 7.45 ÷ 10.00	=	0.28		
			Σ	=	9.95	m <sup>3</sup> 10.0
小車運搬 (Co殻)		運搬処理工より				
	V=	2.48	=	2.48		
			Σ	=	2.48	m <sup>3</sup> 2.5
小車運搬 (RC-40)		埋戻し（RC-40）より				
	V=	0.39	=	0.39		
		ブロック積工(裏込材) より				
	V=	5.22	=	5.22		
			Σ	=	5.61	m <sup>3</sup> 5.6
小車運搬 (積ブロック)		ブロック積工より				
	A=	14.97	=	14.97		
			Σ	=	14.97	m <sup>2</sup> 15.0

仮設工計算書

水替工

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= ( + ) × = m<sup>2</sup>

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		4.0	m3			
	積込		9.0	m3			
	床掘		9.0	m3			
	埋戻し	良質土	4.0	m3			
	埋戻し	RC-40	0.4	m3			
護岸工	ブロック積工		6.0	m2			
	基礎工	コンクリート工(小型構造物)	0.5	m3			
		型枠工(小型構造物)	2.0	m2			
		均しコンクリート(小型構造物)	0.5	m3			
		均し型枠(小型構造物)	1.0	m2			
	小口止工	コンクリート工(小型構造物)	0.5	m3			
		型枠工(小型構造物)	4.0	m2			
	底打ちコンクリート工	コンクリート工(無筋構造物)	0.7	m3			
構造物撤去工	コンクリート取壊し	無筋	3.0	m3			
	舗装版切断	コンクリート(t=15cm以下)	10.0	m			
計							

水替日数＝ 日 ＝ 日

[illegible]



河川土工計算書				
掘削	V=	標準断面図より 520.00 × 4.00 × 0.035	= 72.80  Σ = 72.80	m <sup>3</sup> 72.8
積込	V=	掘削より 72.80	= 72.80  Σ = 72.80	m <sup>3</sup> 72.8
残土処理	V=	掘削より 72.80	= 72.80  Σ = 72.80	m <sup>3</sup> 72.8

仮設工計算書					
水替工					
水替工	N= 1.00	=	1.00	式	1.0
	仮締切工 N= 1.00	=	1.00	式	1.0
	締切排水工 N= 1.00	=	1.00	式	1.0

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		73.0	m3			
	積込		73.0	m3			
計							

水替日数＝ 日 ＝ 日