

土工計算書						
掘削	計算書より V1= 7.91		=	7.91		
			Σ	= 7.91	m ³	7.9
床掘	計算書より V1= 15.41		=	15.41		
			Σ	= 15.41	m ³	15.4
埋戻し	計算書より V1= 6.91		=	6.91		
			Σ	= 6.91	m ³	6.9
掘削床掘総計	掘削		V	= 7.91		
		床掘	V	= 15.41		
			Σ	= 23.32	m ³	23.3
盛土埋戻し総計	埋戻し		V	= 6.91		
			Σ	= 6.91	m ³	6.9
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻し) /0.9					
	V=	23.32	-	6.91	/0.9	= 15.64
					m ³	15.6

土 工 数 量 計 算 書												
測 点 名	測 点	距 離 (m)	掘 削			床 掘			埋 戻 し (流 用 土)			
			断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	0.80			2.10			0.95			
NO. 0+4.0	NO. 0 + 4.00	4.00	1.10	0.95	3.80	1.90	2.00	8.00	0.90	0.93	3.72	
NO. 0+4.8	NO. 0 + 4.80	0.80	1.10	1.10	0.88	1.90	1.90	1.52	0.90	0.90	0.72	
同所		0.00	0.85	0.98		1.55	1.73		0.65	0.78		
NO. 0+8.6	NO. 0 + 8.60	3.80	0.85	0.85	3.23	1.55	1.55	5.89	0.65	0.65	2.47	
合計		8.60			7.91			15.41			6.91	

測 点 名	測 点	距 離 (m)	掘 削			床 掘			埋 戻 し (流 用 土)		
			断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)
NO.0	NO.0 + 0.00	0.00	0.80			2.10			0.95		
NO.0+4.0	NO.0 + 4.00	4.00	1.10	0.95	3.80	1.90	2.00	8.00	0.90	0.93	3.72
NO.0+4.8	NO.0 + 4.80	0.80	1.10	1.10	0.88	1.90	1.90	1.52	0.90	0.90	0.72
同所		0.00	0.85	0.98		1.55	1.73		0.65	0.78	
NO.0+8.6	NO.0 + 8.60	3.80	0.85	0.85	3.23	1.55	1.55	5.89	0.65	0.65	2.47
合計		8.60			7.91			15.41			6.91

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=	(3.40	+	3.45)	×	1/2	×	4.00	=	13.70		
	A2=	(3.45	+	3.49)	×	1/2	×	0.80	=	2.78		
	A3=	(2.76	+	2.93)	×	1/2	×	3.80	=	10.81		
										Σ	=	27.29	m ²	27.3
裏込材 (RC-40)	V1=	(1.30	+	1.30)	×	1/2	×	4.00	=	5.20		
	V2=	(1.30	+	1.30)	×	1/2	×	0.80	=	1.04		
	V3=	(1.05	+	1.05)	×	1/2	×	3.80	=	3.99		
										Σ	=	10.23	m ³	10.2
水抜き (VP φ 50)	A=	27.29	−	1.00	×	8.600	×	1.044	=	18.31	m ²			
	※平常時水位直高(除外面積) H=1.0m 斜比1.044 (1 : 0.3)													
	N=	18.31	÷	3.00	=	6.1	÷	7.00	個					
L=	7.00	×	0.52	=	3.64	m					3.6			
吸出防止材 (300×300×30)	A=	0.30	×	0.30	×	7.00			=	0.63	m ²		0.6	
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	A1=	3.40	×	0.450	×	1.00			=	1.53				
	A2=	2.93	×	0.450	×	1.00			=	1.32				
									Σ	=	2.85	m ²	2.9	
基礎工	L=	8.60							=	8.60	m		8.6	
天端工	L=	8.60							=	8.60	m		8.6	

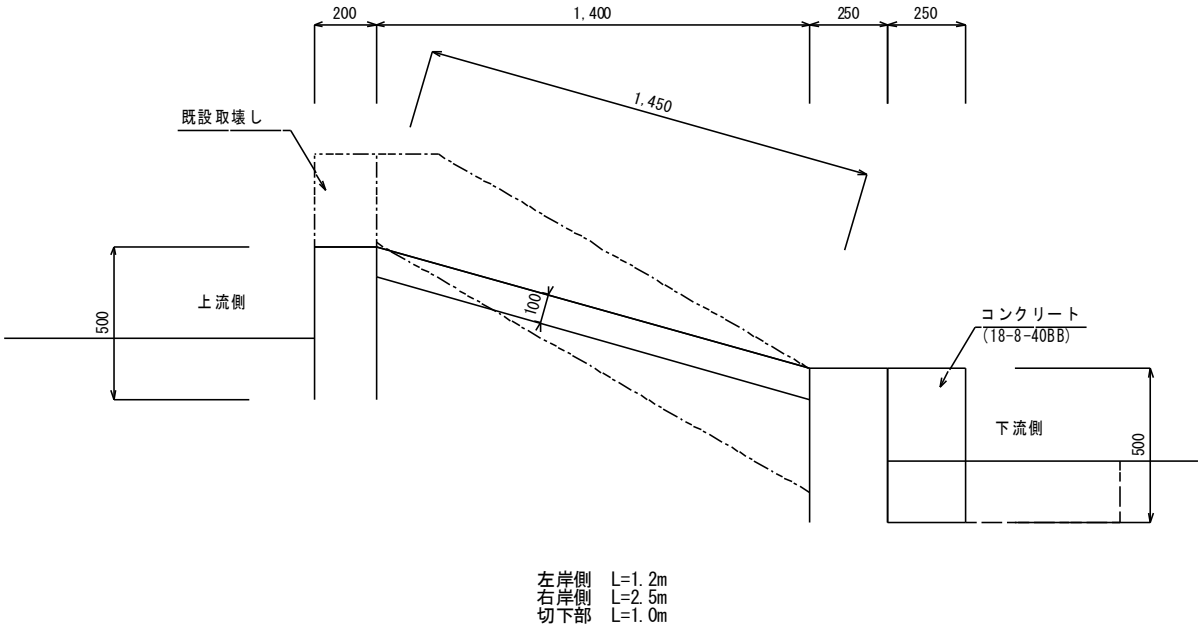
<div> <div>基 礎 工</div> <div>(10m当り)</div> </div>			
<div> </div>			
名 称	計 算	単位	数 量
<div> <div>コンクリート</div> <div>(18-8-40BB)</div> </div>	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + \left(\frac{0.100 + 0.430}{2} \times 0.230 \right)}{2.000} \right\} \times 10.000 = 0.940$	m ³	0.94
<div> <div>型枠</div> </div>	$A = (0.230 + 0.100) \times 10.000 = 3.300$	m ²	3.30
<div> <div>均しコンクリート</div> <div>(18-8-40BB)</div> </div>	$V = 0.730 \times 0.100 \times 10.000 = 0.730$	m ³	0.73
<div> <div>均し型枠</div> </div>	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m ²	2.00
<div> <div>目地材</div> <div>(樹脂発泡体, t=10mm)</div> </div>	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + \left(\frac{0.100 + 0.430}{2} \times 0.230 \right)}{2.000} \right\} \times 10.000 = 0.188$	m ²	0.19
<div> <div>床均し</div> </div>	$A = 0.730 \times 10.000 = 7.300$	m ²	7.30

天端工 (10m当り)			
<div><div>130</div><div>430</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)	$V = 0.430 \times 0.130 \div 2.000 \times 10.000 = 0.280$	m ³	0.28
型枠	$A = 0.130 \times 10.000 = 1.300$	m ²	1.30
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = 0.430 \times 0.130 \div 2.000 \times 2.000 = 0.056$	m ²	0.06

付帯工計算書						
転落防止柵移設	L=			=	2.00	m 2.0
転落防止柵 取り外し	L=	2.00		=	2.00	m
転落防止柵 取り付け	L=	2.00		=	2.00	m
As舗装工 表層 (t=4cm)	A=	0.60	×	8.60	=	5.16 m ² 5.2
As舗装工 不陸整正 (補足材t=平均3cm)	A=	0.60	×	8.60	=	5.16 m ² 5.2
頭首工切下げ	N=			=	1.00	式 1.0
根固め工	N=			=	1.00	式 1.0

頭 首 工 切 下 げ

(1式当り)



名 称	計 算										単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	V1=	1.450	×	0.100	×	(1.200	+			m ³	1.27
		1.000	+	2.500)			=	0.682			
	V2=	0.250	×	0.500	×	(1.200	+				
		1.000	+	2.500)			=	0.588			
								Σ	=	1.270		
型枠	A=	0.5	×	(1.200	+	1.000	+			m ²	2.35
		2.500)					=	2.350			
既設取壊し	V=	0.600	×	(1.200	+	1.000	+			m ³	2.82
		2.500)					=	2.820			
床掘り	V=	0.150	×	(1.200	+	1.000	+			m ³	0.71
		2.500)					=	0.705			
埋戻し	V=	0.250	×	(1.200	+	1.000	+			m ³	1.18
		2.500)					=	1.175			

根 固 め 工 (1式当り)			
名 称	計 算	単位	数 量
積石敷均し	構造物撤去工より V= 8.22 × 0.30 = 2.47 ※既設石積みの積石を再利用。再利用率を30%と想定する。	m ³	2.5

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)	無筋コンクリート (数量計算書より)								
	V=	1.31			=	1.31			
	石積み取壊し (数量計算書より)								
	V=	8.22			=	8.22			
	頭首工切下げ								
	V=	2.82			=	2.82			
					Σ	=	12.35	m ³	12.4
アスファルト 舗装版取壊し	A=	0.60	×	8.60	=	5.16			
					Σ	=	5.16	m ²	5.2
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	0.60	+	8.60	+	0.60	=	9.80	m
	※No. 0横断：0.6m、No. 0～No. 0+8.6：8.6m、No. 0+8.6横断：0.6m								
運搬処理工									
殻運搬 (無筋コンクリート)	無筋コンクリート (数量計算書より)								
	V=	1.31			=	1.31			
	石積み取壊し (数量計算書より)								
	V=	8.22	×	0.70	=	5.75			
	※積石を根固め工に再利用するため、処分率を70%と想定する。								
	頭首工切下げ								
	V=	2.82			=	2.82			
					Σ	=	9.88	m ³	9.9
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより								
	V=	5.16	×	0.04	=	0.21			
					Σ	=	0.21	m ³	0.2
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より								
	V=	9.88			=	9.88			
					Σ	=	9.88	m ³	9.9
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より								
	V=	0.21			=	0.21			
					Σ	=	0.21	m ³	0.2

取 壊 し 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	無 筋 コ ン ク リ ー ト			石 積 取 壊 し (練 り)					
			断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	体 積 (m ³)
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	0.28			1.00					
NO. 0+4. 0	NO. 0 + 4.00	4.00	0.20	0.24	0.96	1.00	1.00	4.00			
NO. 0+4. 8	NO. 0 + 4.80	0.80	0.20	0.20	0.16	1.00	1.00	0.80			
同所		0.00	0.05	0.13		0.90	0.95				
NO. 0+8. 6	NO. 0 + 8.60	3.80	0.05	0.05	0.19	0.90	0.90	3.42			
合計		8.60			1.31			8.22			

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		8.0	m3			
	床掘		15.0	m3			
	埋戻し		7.0	m3			
護岸工	ブロック積工		10.3	m2			
	基礎工	コンクリート工(小型構造物)	0.8	m3			
		型枠工(小型構造物)	2.8	m2			
		均しコンクリート(小型構造物)	0.6	m3			
		均し型枠(小型構造物)	1.7	m2			
付帯工	頭首工切下げ	コンクリート工(小型構造物)	1.3	m3			
		型枠工(小型構造物)	2.4	m2			
	根固め工		2.5	m3			
構造物撤去工	コンクリート構造物取壊し		10.0	m3			
計							

※L.W.Lまでを対象とする。

水替日数＝日＝日