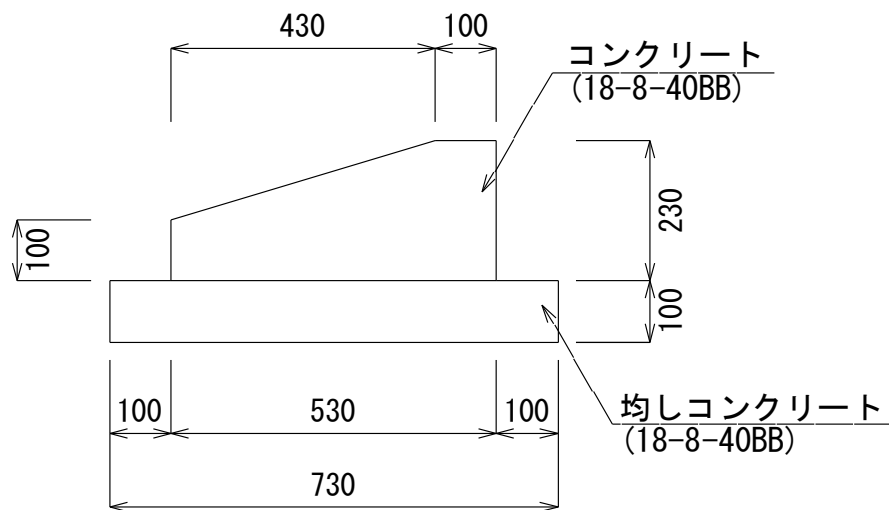


土工計算書															
掘削	V1=	(0.60	+	0.80)	×	1/2	×	11.60	=	8.12	m ³	28.4	
	V2=	(0.80	+	0.80)	×	1/2	×	25.40	=	20.32			
											Σ	=			28.44
床掘	V1=	(1.40	+	1.10)	×	1/2	×	11.60	=	14.50	m ³	42.4	
	V2=	(1.10	+	1.10)	×	1/2	×	25.40	=	27.94			
											Σ	=			42.44
埋戻し	V1=	(0.70	+	0.70)	×	1/2	×	11.60	=	8.12	m ³	25.9	
	V2=	(0.70	+	0.70)	×	1/2	×	25.40	=	17.78			
											Σ	=			25.90
掘削床掘総計	掘削										V	=	28.44	m ³	70.9
	床掘										V	=	42.44		
											Σ	=	70.88		
盛土埋戻総計	埋戻し										V	=	25.90	m ³	25.9
											Σ	=	25.90		
残土処理	(掘削 + 床掘) − (盛土 + 埋戻) /0.9														
	V=	70.88	−	25.90	/0.9							=	42.10	m ³	42.1

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=	(3.31	+	3.31)	×	1/2	×	0.85	=	2.81		
	A2=	(3.31	+	2.40)	×	1/2	×	10.45	=	29.83		
	A3=	(2.40	+	2.40)	×	1/2	×	24.25	=	58.20		
	A4=	(2.40	+	2.34)	×	1/2	×	0.85	=	2.01		
									=	92.85	m ²	92.9
裏込材 (RC-40)	V1=	(1.20	+	1.20)	×	1/2	×	0.85	=	1.02		
	V2=	(1.20	+	0.80)	×	1/2	×	10.45	=	10.45		
	V3=	(0.80	+	0.80)	×	1/2	×	24.25	=	19.40		
	V4=	(0.80	+	0.80)	×	1/2	×	0.85	=	0.68		
								Σ	=	31.55	m ³	31.6
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	A1=	3.31	×	0.450	×	1.00			=	1.49		
	A2=	2.40	×	0.450	×	1.00			=	1.08		
	A3=	2.40	×	0.450	×	1.00			=	1.08		
	A4=	2.40	×	0.450	×	1.00			=	1.08		
								Σ	=	4.73	m ²	4.7
基礎工	展開図より											
	L=	0.85	+	10.450	+	24.250	+	0.850				
									=	36.40	m	36.4
天端工	展開図より											
	L=	0.85	+	10.480	+	24.250	+	0.850				
									=	36.43	m	36.4
小口止工①	N=	展開図より 1.00							=	1.00	基	1.0
小口止工①	N=	展開図より 1.00							=	1.00	基	1.0

基 礎 工 (10m当り)

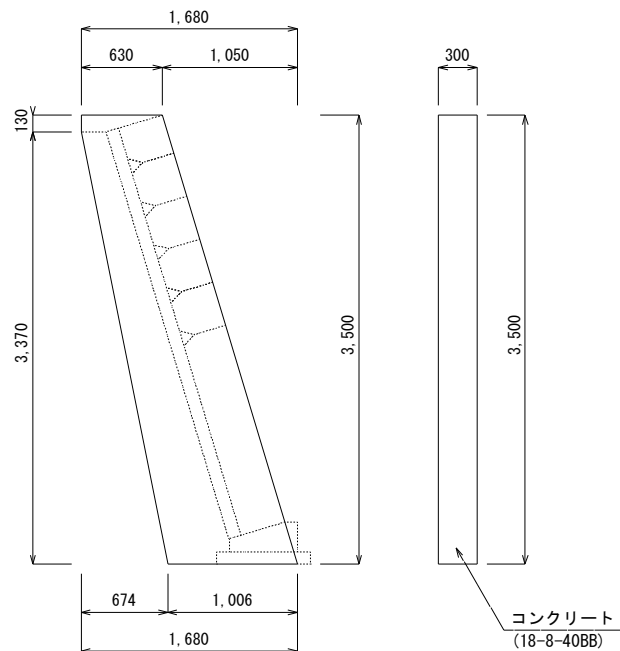


名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + \left(\frac{0.100 + 0.430}{2} \times 0.230 \right)}{10.000} \right\} \times 10.000 = 0.940$	m ³	0.94
型枠	$A = (0.230 + 0.100) \times 10.000 = 3.300$	m ²	3.30
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.730 \times 0.100 \times 10.000 = 0.730$	m ³	0.73
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)	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + \left(\frac{0.100 + 0.430}{2} \times 0.230 \right)}{1.000} \right\} \times 10.000 = 0.094$	m ²	0.09
床均し	$A = 0.730 \times 10.000 = 7.300$	m ²	7.30

天端工 (10m当り)			
<div><div>コンクリート (18-8-25BB)</div><div><div>130</div><div><div>200</div><div>430</div></div></div></div>			
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.430 \times 0.130}{0.200 \times 0.130} \div \frac{2.000}{10.000} + \right) = 0.540$	m ³	0.54
型枠	$A = 0.130 \times 10.000 = 1.300$	m ²	1.30
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left(\frac{0.430 \times 0.130}{0.200 \times 0.130} \div \frac{2.000}{1.000} + \right) = 0.054$	m ²	0.05

小口止工①

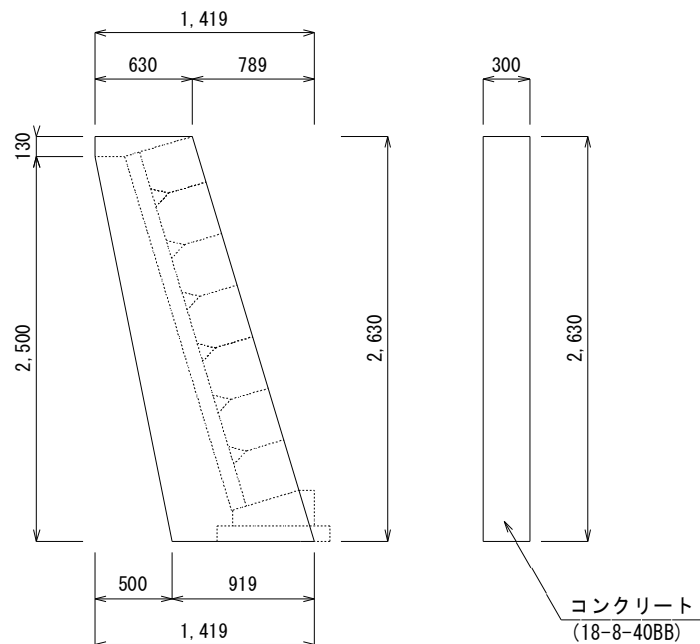
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(0.630 + 1.680 \right) \div 2.000 \times \left(3.500 - 0.674 \times 3.370 \div 2.000 \right) \right\} \times 0.300 = 0.872$	m ³	0.87
型枠	$A = \left\{ \left(0.630 + 1.680 \right) \div 2.000 \times \left(3.500 - 0.674 \times 3.370 \div 2.000 \right) \right\} \times 2.000 + 3.500 \times 1.044 \times 0.300 = 6.910$ <p>※斜比:1.044 (1 : 0.3)</p>	m ²	6.91
床均し	$A = 1.006 \times 0.300 = 0.302$	m ²	0.30

小口止工②

(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(\frac{0.630 + 1.419}{2} \right) \times 2.000 - \left(\frac{0.500 \times 2.500}{2} \right) \right\} \times 0.300 = 0.621$	m ³	0.62
型枠	$A = \left\{ \left(\frac{0.630 + 1.419}{2} \right) \times 2.000 + \left(\frac{0.500 \times 2.500}{2} \right) \right\} \times 0.300 = 4.963$ <p>※斜比:1.044 (1 : 0.3)</p>	m ²	4.96
床均し	$A = 0.919 \times 0.300 = 0.276$	m ²	0.28

付帯工計算書					
転落防止柵設置	L=	37.00	=	37.00	m 37.0
As舗装工 表層 (t=4cm)	A=	1.50 × 37.00	=	55.50	m ² 55.5
As舗装工 路盤 (M-30, t=10cm)	A=	表層より 55.50	=	55.50	m ² 55.5
目地補修 (無収縮モルタル注入)	N=	1.00	=	1.00	式 1.0
		無収縮モルタル V= 1.20 × 0.10 × 0.20 ※H=1.2m, L=0.1m, t=0.2m	=	0.02	m ³
		同上型枠 A= 1.20 × 0.10	=	0.12	m ²

構造物撤去工計算書(1)									
構造物取壊し工									
転落防止柵撤去	L=	37.00	=	37.00	m	37.0			
		※既設防護柵：37.0m							
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	V1=	(1.30 + 1.10)	×	1/2	×	11.60	=	13.92	
	V2=	(1.10 + 1.10)	×	1/2	×	25.40	=	27.94	
						Σ	=	41.86	m ³ 41.9
アスファルト 舗装版取壊し	A1=	(1.90 + 2.00)	×	1/2	×	11.60	=	22.62	
	A2=	(2.00 + 2.00)	×	1/2	×	25.40	=	50.80	
						Σ	=	73.42	m ² 73.4
コンクリート 構造物切断 (t=30cm以下)	L=	3.00	=	3.00	m	3.0			
		※No. 0既設護岸：3.0m							
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	37.00 + 2.00	=	39.00	m	39.0			
		※No. 0～No. 0+37.0：37.0m、No. 0+37.0横断：2.0m							
運搬処理工									
殻運搬 (無筋コンクリート)	V=	構造物取壊しより 41.86	=	41.86					
			Σ	=	41.86	m ³	41.9		
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより 73.42 × 0.04	=	2.94					
			Σ	=	2.94	m ³	2.9		
殻処分 (無筋コンクリート)	V=	殻運搬より 41.86	=	41.86					
			Σ	=	41.86	m ³	41.9		
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 2.94	=	2.94					
			Σ	=	2.94	m ³	2.9		

構造物撤去工計算書(2)									
現場発生品運搬 (フェンス・支柱)	W=	37.00	×	13.00	=	481.00			
		※13.0kg/m							
					Σ	=	481.00	kg	
						=	0.48	t	0.5
	N=	0.48	÷	2.00	=	0.240	≒	1.00	回
		(2t積車)							

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		28.0	m3			
	床掘		42.0	m3			
	埋戻し		26.0	m3			
護岸工	ブロック積工		37.0	m2			
	基礎工	コンクリート工(小型構造物)	3.4	m3			
		型枠工(小型構造物)	12.0	m2			
		均しコンクリート(小型構造物)	2.7	m3			
		均し型枠(小型構造物)	7.3	m2			
	小口止工①	コンクリート工(小型構造物)	0.9	m3			
		型枠工(小型構造物)	6.9	m3			
	小口止工②	コンクリート工(小型構造物)	0.6	m3			
		型枠工(小型構造物)	5.0	m3			
構造物撤去工	コンクリート構造物取壊し		42.0	m3			
計							

※L.W.Lまでを対象とする。

水替日数＝日＝日