

土 工 計 算 書					(一式当り)	
掘削	標準断面図、展開図より					
	V1=	(1.69 + 1.91) × 1/2 × 5.3	=	9.54		
	V2=	(1.91 + 2.03) × 1/2 × 3.8	=	7.49		
	標準断面図、展開図、雑工(すりつけ工)より					
	V3=	0.49 × 1/2 × (1.640 + 0.500) + 0.77 × 1.640	=	1.79		
	※既設ブロック：裏込材、土のう側					
	取壊し数量計算書より					
	V4=	20.46 × 0.10	=	2.05		
		Σ	=	20.87	m3	20.9
岩掘削	V=	標準断面図より (0.25 + 0.32) × 1/2 × 3.8	=	1.08	m3	1.1
床掘	V=	標準断面図より (1.40 + 1.42) × 1/2 × 5.3	=	7.47	m3	7.5
埋戻し	V=	標準断面図より (0.66 + 0.66) × 1/2 × 5.3	=	3.50	m3	3.5
植生土のう (流用土)	V=	法面工より 4.30 × 0.34 ※17袋/m2、詰土量 0.02m3/袋	=	1.46	m3	
掘削床掘総計	掘削		V	=	20.87	
	床掘		V	=	7.47	
	土のう ※仮設工より		V	=	1.71	
		Σ	=	30.05	m3	30.1
盛土埋戻総計	盛土		V	=	0.00	
	埋戻し		V	=	3.50	
	植生土のう		V	=	1.46	
		Σ	=	4.96	m3	5.0
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) /0.9					
	V=	30.05 - 4.96 /0.9	=	24.54	m3	24.5

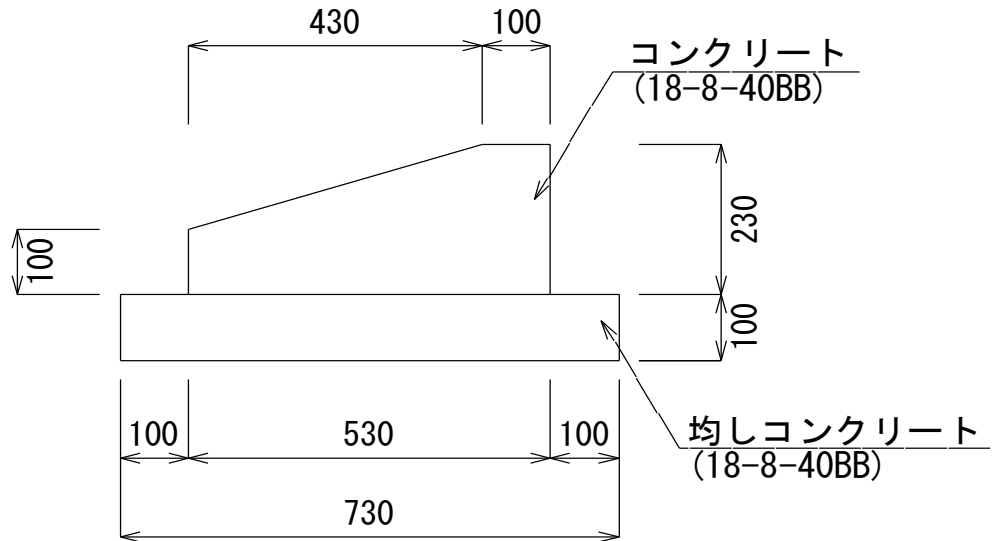
ブロック積工計算書
護岸工計算書

(一式当り)

ブロック積工			
ブロック積	展開図より A1= (2.19 + 2.47) × 1/2 × 5.30 = 12.35 A2= (2.37 + 2.38) × 1/2 × 3.50 = 8.31 Σ = 20.66	m2	20.7
裏込コンクリート (18-8-25BB)	標準断面図より V1= (0.22 + 0.24) × 1/2 × 5.30 = 1.22 V2= (0.18 + 0.17) × 1/2 × 3.50 = 0.61		
胴込コンクリート	ブロック積より V3= 20.66 × 0.18 = 3.72 ※三重県型ブロック : 1.8m3/10m2 Σ = 5.55	m3	
	裏込コンクリート+胴込コンクリート (1m2あたり) 5.55 ÷ 20.66 = 0.27	m3/m2	
胴込・裏込材 (RC-40)	標準断面図より V1= (0.70 + 0.82) × 1/2 × 5.30 = 4.03 V2= (0.49 + 0.45) × 1/2 × 3.50 = 1.65 Σ = 5.68	m3	5.7
水抜き (VP φ 50)	A= 20.66 - (0.55 + 0.58) × 1/2 × 5.30 × 1.044 - (0.45 + 0.48) × 1/2 × 3.50 × 1.044 = 15.83 ※平常時水位直高(除外面積) 水位5cm 斜比1.044 (1 : 0.3)	m2	
	N= 15.83 ÷ 3.00 = 5.3 ≍ 6.00	個	
	L= 6.00 × 0.52 = 3.12	m	3.1
吸出防止材 (300×300×30)	A= 0.30 × 0.30 × 6.00 = 0.54	m2	0.5

目地材 (瀝青繊維質目地板, t=10mm)	A1=	0.99	×	1.00	=	0.99		
	A2=	0.84	×	1.00	=	0.84		
	A3=	0.80	×	1.00	=	0.80		
	※目地材断面積 No. 0 : 0.99m2、No. 0+5.3 : 0.84m2、No. 0+8.8 : 0.80m2							
					Σ	=	2.63	m2 2.6
基礎工	展開図より L=	5.30			=	5.30	m	5.3
埋戻しコンクリート工 (18-8-25BB)	標準断面図より L=	3.50			=	3.50	m	3.5
天端工	展開図より L=	8.80			=	8.80	m	8.8
小口止工	小口止工より V=	0.50			=	0.50	m3	0.5
雑工 (すりつけ工) ブロック積	図面より N=	1.00			=	1.00	式	1.0

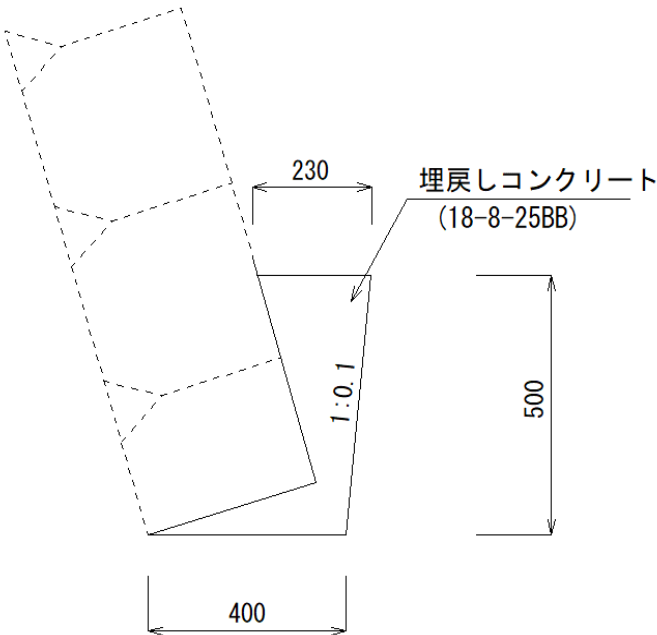
基 礎 工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left(\frac{0.100 \times 0.230 + \left(\frac{0.230 + 0.100}{2.000} \times 0.430 \right) \times 0.100}{10.000} \right) \times 10.000 = 0.940$	m3	0.94
型 枠	$A = (0.230 + 0.100) \times 10.000 = 3.300$	m2	3.30
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.730 \times 0.100 \times 10.000 = 0.730$	m3	0.73
均し型 枠	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m2	2.00
目地材 (瀝青繊維質目地材, t=10mm)	$A = \left(\frac{0.100 \times 0.230 + \left(\frac{0.230 + 0.100}{2.000} \times 0.430 \right) \times 0.100}{2.000} \right) \times 10.000 = 0.188$	m2	0.19
床均し	$A = 0.730 \times 10.000 = 7.300$	m2	7.30

埋戻しコンクリート工

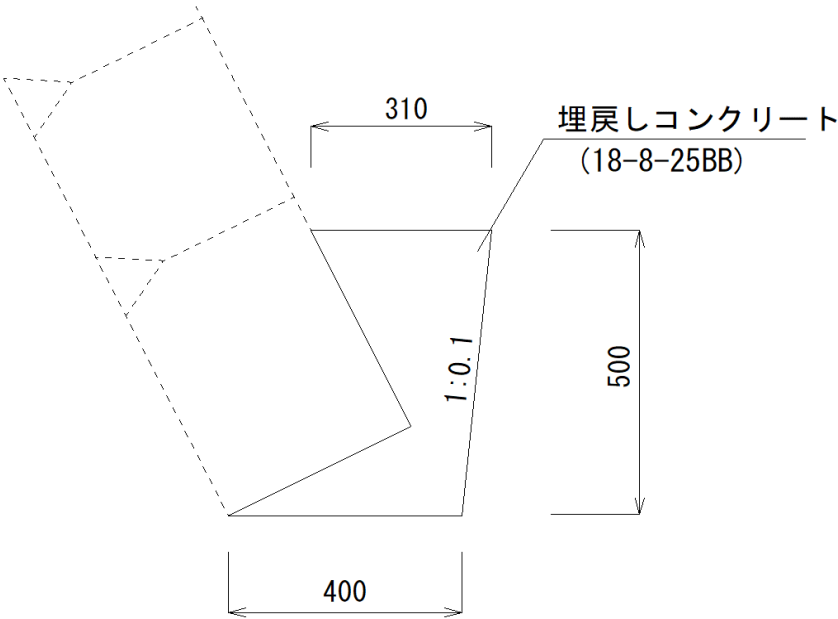
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB) 1:0.3	$V = 0.087 \times 10.000 = 0.870$	m3	0.87

埋 戻 し コ ン ク リ ー ト 工

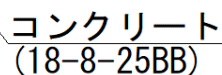
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB) 1:0.5	$V = 0.111 \times 10.000 = 1.110$	m3	1.11

天端工 (10m当り)			
<div><div>コンクリート (18-8-25BB)</div><div><div>130</div><div>200430</div></div></div>			
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.130 \times 0.200}{0.430 \div 2.000} + \frac{0.130 \times 0.200}{2.000} \right) \times 10.000 = 0.540$	m3	0.54
型枠	$A = 0.130 \times 10.000 = 1.300$	m2	1.30
目地材 (瀝青繊維質目地板、t=10mm)	$A = \left(\frac{0.130 \times 0.200}{0.430 \div 2.000} + \frac{0.130 \times 0.200}{2.000} \right) \times 2.000 = 0.108$	m2	0.11

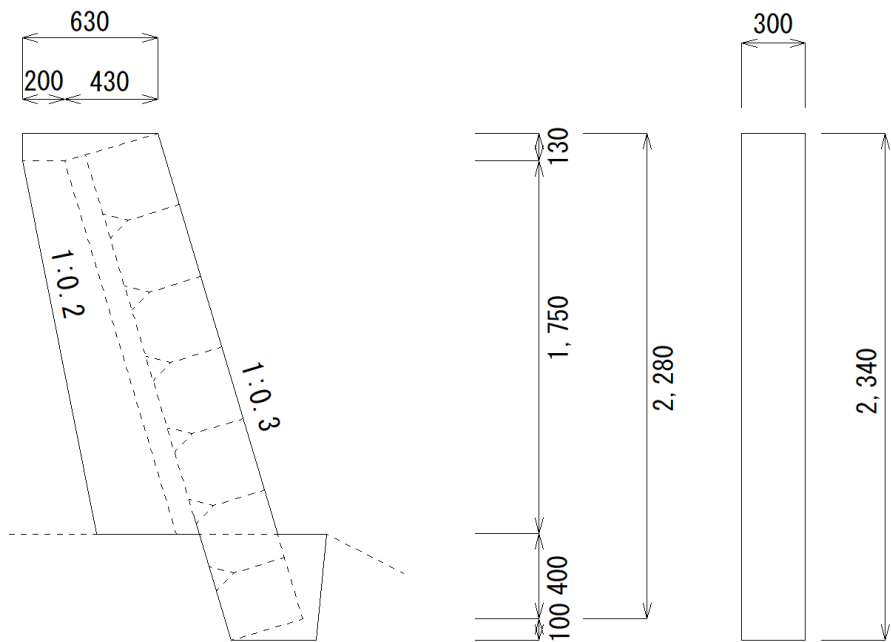
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.230}{0.450} \times \frac{0.200}{2.000} + \frac{0.230}{10.000} \right) \times 10.000 = 0.978$	m3	0.98
型枠	$A = 0.230 \times 10.000 = 2.300$	m2	2.30
目地材 (瀝青繊維質目地板, t=10mm)	$A = \left(\frac{0.230}{0.450} \times \frac{0.200}{2.000} + \frac{0.230}{2.000} \right) \times 2.000 = 0.196$	m2	0.20

小口止工

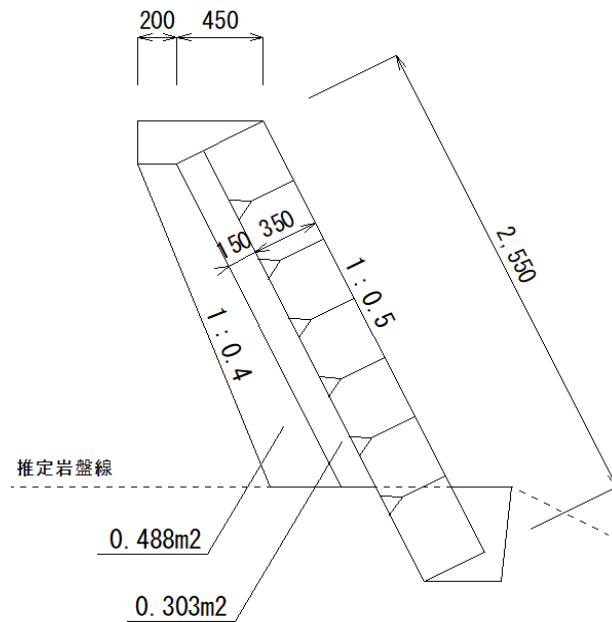
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 1.670 \times 0.300 = 0.501$	m3	0.50
型枠	$A = 1.420 \times 2.000 + 1.880 \times 1.044 \times 0.300 = 3.429$ ※斜比:1.044 (1 : 0.3)	m2	3.43
床均し	$A = 0.400 \times 0.300 = 0.120$	m2	0.12

雑工（すりつけ工） ブロック積み

(1式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリートブロック (控35cm, 裏コン15cm) 1:0.5	$V = 2.550 \times 0.500 + 2.550 \times \frac{1}{2} (1.640 - 0.500) = 2.729$	m2	2.73
	平均斜長 $L = 2.729 / (\frac{1}{2} \times 1.640 + 0.500) = 2.550$	m	
裏込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.303 \times \frac{1}{2} \times (1.640 + 0.500) = 0.324$	m3	0.32
胴込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 2.729 \times 0.180 = 0.491$	m3	
	※三重県型ブロック：1.8m3/10m2		
	$\Sigma = 0.815$	m3	
	裏込コンクリート+胴込コンクリート (1m2あたり)		
	$0.815 \div 2.729 = 0.299$	m3/m2	0.30
裏込材 (RC-40)	$V = 0.488 \times \frac{1}{2} \times (1.640 + 0.500) = 0.522$	m3	0.52
水抜き (VP φ 50)	$A = 2.729 - (0.50 + 0.70) \times \frac{1}{2} \times 0.45 \times 1.118 = 2.427$	m2	2.43
	※平常時水位直高(除外面積) 水位5cm 斜比1.118 (1:0.5)		
	$N = 2.43 \div 3.00 = 0.8 \div 1.00$	個	
	$L = 1.00 \times 0.52 = 0.52$	m	0.52
吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.30 \times 0.30 \times 1.00 = 0.09$	m2	0.09
目地材 (瀝青繊維質目地板, t=10mm)	小口止工より $A = 1.42$	m2	1.42
埋戻しコンクリート工	$L = (0.500 + (0.700 - 0.500) \times \frac{1}{2}) \times 0.110 = 0.066$	m3	0.07
天端工	$L = 1.640$	m	1.64

排水構造物工計算書					(一式当り)
管渠工					
管渠 (塩ビパイプΦ300相当品)	平面図より L= 1.50	=	1.50	m	1.5

舗 装 工 計 算 書					(一式当り)	
アスファルト舗装工						
上層路盤 (M-30, t=100mm)	舗装面積計算書より					
	A1=	17.67	=	17.67		
	控除分					
	A2=	-1.60	=	-1.60		
※No. 0+5.3付近 集水桝 L=1.0, W=1.6						
				Σ	=	16.07
					m2	16.1
表層 (t=40mm)	舗装面積計算書より					
	A1=	17.67	=	17.67		
	控除分					
	A2=	-1.60	=	-1.60		
※No. 0+5.3付近 集水桝 L=1.0, W=1.6						
				Σ	=	16.07
					m2	16.1

舗 装 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			路 盤			不 陸 整 正		
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	2.29								
NO. 0+5.3	NO. 0 + 5.30	5.30	1.86	2.08	11.02						
NO. 0+9.1	NO. 0 + 9.10	3.80	1.64	1.75	6.65						
合計		9.10			17.67						

構 造 物 撤 去 工 計 算 書					(一式当り)	
構造物取壊し工						
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	展開図、雑工（すりつけ工）より					
	V1=	$((2.550 \times 0.500) + 2.550 \times (1.640 - 0.500) \times 1/2) \times 0.350$	=	0.95		
	※既設ブロック積					
	V2=	$0.303 \times 1/2 \times (1.640 + 0.500)$	=	0.32		
				Σ	=	1.27
				m3		1.3
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	取壊し数量計算書より					
	A1=	22.06	=	22.06		
	控除分					
	A2=	-1.60	=	-1.60		
				※No.0+5.3付近 集水桝 L=1.0, W=1.6		
				Σ	=	20.46
				m2		20.5
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)						
	L=	$2.92 + 1.97$	=	4.89	m	4.9
				※No.0横断：2.92m、No.0+9.1横断：1.97m		
運搬処理工						
人力積込 (無筋コンクリート)	構造物取壊し（無筋）より					
	V=	1.27	=	1.27	m3	1.3
殻運搬 (無筋コンクリート)	人力積込より					
	V=	1.27	=	1.27	m3	1.3
殻運搬 (アスファルト)	アスファルト舗装版取壊しより					
	V=	20.46×0.04	=	0.82	m3	0.8
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より					
	V=	1.27	=	1.27	m3	1.3
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より					
	V=	0.82	=	0.82	m3	0.8

取 壊 し 数 量 計 算 書

[illegible]

仮 設 工 計 算 書										(一式当り)		
仮締切工												
	仮切排水工 ※φ 350											
	L= 14. 00 = 14. 00										m	14. 0
	仮締切工 ※大型土のう											
	N1= 0. 70 ÷ 1. 10 = 0. 6 ÷ 1. 00										袋袋袋	2. 0
	N2= 0. 50 ÷ 1. 10 = 0. 5 ÷ 1. 00											
										Σ = 2. 00		
V= π /4 × 1. 10^2 × 1. 08 ÷ 1. 20												
										× 2. 00 = 1. 71	m3	
産業廃棄物 運搬処理 (廃プラ)	N= 5. 00 × 2. 50 + 7. 00 × 0. 40 = 15. 30										kg	15. 3
	※ 既設大型土のう：3袋、仮設大型土のう袋：2袋、 小型土のう袋：7袋											
	※ 大型土のう袋：約2. 5kg/枚、小型土のう袋：約0. 4kg/枚											
交通管理工												
交通誘導警備員A・B	N= 1. 00 = 1. 00										式	1. 0