

土工計算書									
掘削	V1=	0.47	×	40.00		=	18.80		
						Σ	=	18.80	m <sup>3</sup>
									18.8
床掘	V1=	0.67	×	40.00		=	26.80		
						Σ	=	26.80	m <sup>3</sup>
									26.8
埋戻し	V1=	0.89	×	40.00		=	35.60		
						Σ	=	35.60	m <sup>3</sup>
									35.6
掘削床掘総計	掘削					V	=	18.80	
	床掘					V	=	26.80	
						Σ	=	45.60	m <sup>3</sup>
									45.6
盛土埋戻総計	埋戻し					V	=	35.60	
						Σ	=	35.60	m <sup>3</sup>
									35.6
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) /0.9								
	V=	45.60	-	35.60	/0.9		=	6.04	m <sup>3</sup>
									6.0

排水構造物工計算書

側溝工

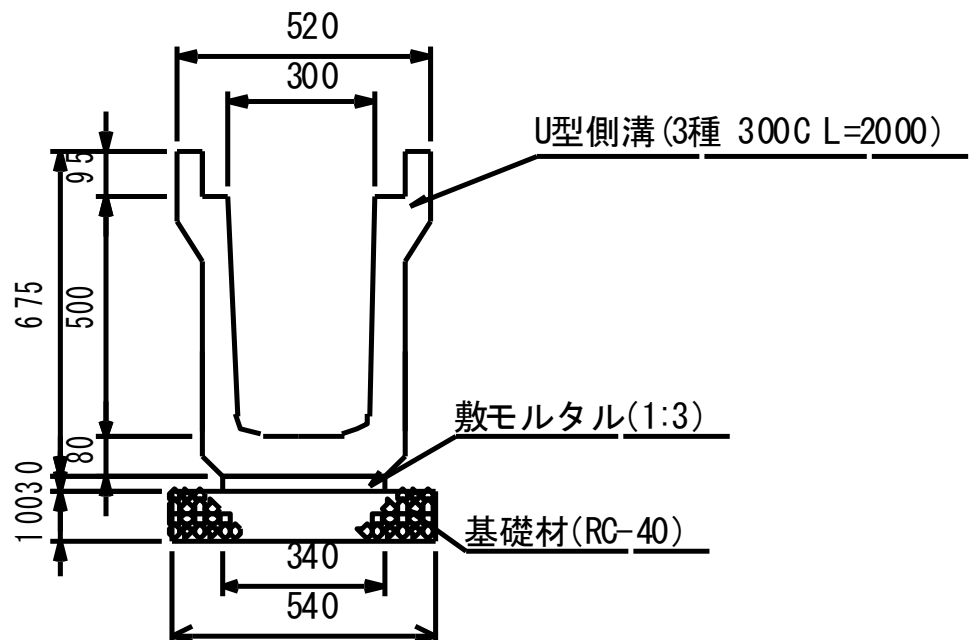
U型側溝 (3種300C)	L=	平面図より 40.00	=	40.00	m	40.0
コンクリート蓋	N=	40.00 ÷ 0.50 − 4.00	=	76.00	枚	76.0
グレーチング蓋	N=	40.00 ÷ 10.00	=	4.00	枚	4.0

集水枡工

集水枡 (300×300C)	N=	平面図より 1.00	=	1.00	基	1.0
-------------------	----	---------------	---	------	---	-----

# U 型 側 溝 (3 種 300C)

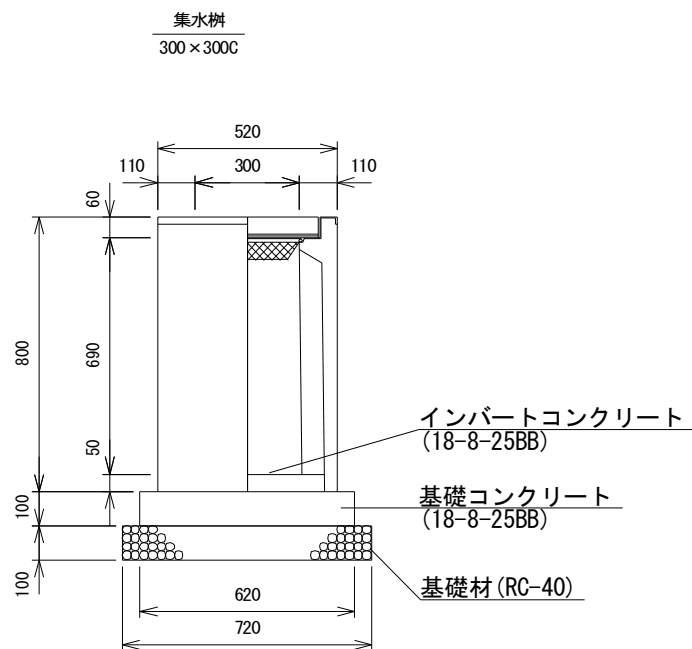
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300C) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000$ ( L=2000, 参考重量=578kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.340 \times 0.030 \times 10.000$	m <sup>3</sup>	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.540 \times 10.000$	m <sup>2</sup>	5.40
基面整正	$A = 0.540 \times 10.000$	m <sup>2</sup>	5.40

集水枿  
( 300 × 300C )

(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枿相当品 (300×300C)	N= 1.000 × 10.000 ( 参考重量=225kg/基 )	= 10.000 基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	N= 1.000 × 10.000	= 10.000 枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.050 × 0.300 × 0.300 × 10.000	= 0.045 m <sup>3</sup>	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.620 × 0.620 × 0.100 × 10.000	= 0.384 m <sup>3</sup>	0.38
同上型枠	A= 0.620 × 0.100 × 4.000 × 10.000	= 2.480 m <sup>2</sup>	2.48
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.720 × 0.720 × 10.000	= 5.184 m <sup>2</sup>	5.18
基面整正	A= 0.720 × 0.720 × 10.000	= 5.184 m <sup>2</sup>	5.18

擁壁工計算書						
現場打鉄止擁壁						
【断面積】	H=0.500m A= $\frac{1}{2} \times (0.15 + 0.25) \times 0.50$	=	0.10	m <sup>2</sup>		
コンクリート (18-8-40BB)	V=0.10 × 30.0	=	3.00	m <sup>3</sup>		3.0
型枠	背面 A1=0.50 × 30.00	=	15.00			
	前面 A2=0.51 × 30.00	=	15.30			
	※背面×斜比(1:0.2=1.0198039)					
	側面 A2=0.10 × 2.00	=	0.20			
		Σ =	30.50	m <sup>2</sup>		30.5
目地材 (エラストイト, t=10mm)	N=30.00 ÷ 10.00 - 1.0 = 2.00 A=0.10 × 2.00	≒	2.00	箇所		
		=	0.20	m <sup>2</sup>		0.2
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A=0.45 × 30.00	=	13.50	m <sup>2</sup>		13.5
基面整正	A=0.45 × 30.00	=	13.50	m <sup>2</sup>		13.5

舗装工計算書					
表層 (t=4cm)	A=	平面図・標準断面図より 0.80 × 40.00	=	32.00	m <sup>2</sup> 32.0
路盤 (M-30, t=10cm)	A=	表層より 32.00	=	32.00	m <sup>2</sup> 32.0

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)	V=	平面図・標準断面図より 0.26 × 40.00	=	10.40		
			Σ	=	10.40	m <sup>3</sup> 10.4
アスファルト 舗装版取壊し	A=	平面図・標準断面図より 0.20 × 40.00	=	8.00		
			Σ	=	8.00	m <sup>2</sup> 8.0
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	0.20 + 40.00 + 0.20	=	40.40	m	40.4
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 10.40	=	10.40		
			Σ	=	10.40	m <sup>3</sup> 10.4
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより 8.00 × 0.04	=	0.32		
			Σ	=	0.32	m <sup>3</sup> 0.3
殻処分 (無筋コンクリート)	V=	殻運搬より 10.40	=	10.40		
			Σ	=	10.40	m <sup>3</sup> 10.4
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 0.32	=	0.32		
			Σ	=	0.32	m <sup>3</sup> 0.3

雑工計算書

間詰コンクリート 18-8-25BB t=100, W=100	V=	0.10	×	0.10	×	30.00	=	0.30	m3	0.3
---------------------------------------	----	------	---	------	---	-------	---	------	----	-----



仮設工計算書						
交通管理工						
交通誘導警備員A	N=	1.00	=	1.00	式	1.0
交通誘導警備員B	N=	1.00	=	1.00	式	1.0

土工計算書						
掘削	V1=	0.06	×	13.00	=	0.78
					Σ	0.78
						m <sup>3</sup> 0.8
床掘	V1=	0.40	×	13.00	=	5.20
					Σ	5.20
						m <sup>3</sup> 5.2
埋戻し	V1=	0.33	×	13.00	=	4.29
					Σ	4.29
						m <sup>3</sup> 4.3
掘削床掘総計	掘削				V	0.78
					V	5.20
					Σ	5.98
						m <sup>3</sup> 6.0
盛土埋戻し総計	埋戻し				V	4.29
					Σ	4.29
						m <sup>3</sup> 4.3
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻し) / 0.9					
	V=	5.98	-	4.29	/0.9	= 1.21
						m <sup>3</sup> 1.2

排水構造物工計算書

側溝工

自由勾配側溝

N= 平面図より  
1.00

= 1.00

式

1.0  
(L=13.0m)

自由勾配側溝 (1式当り)				
名 称	計 算			単位 数 量
自由勾配側溝 250×300, L=1000 <small>三重県認定リサイクル製品</small>	L=	=	1.000	m 1.00
	( L=1000, 参考重量=150kg/本 )			
自由勾配側溝 250×400, L=2000 <small>三重県認定リサイクル製品</small>	L=	=	4.000	m 4.00
	( L=2000, 参考重量=347kg/本 )			
自由勾配側溝 250×500, L=2000 <small>三重県認定リサイクル製品</small>	L=	=	4.000	m 4.00
	( L=2000, 参考重量=448kg/本 )			
自由勾配側溝 250×600, L=2000	L=	=	4.000	m 4.00
	( L=2000, 参考重量=504kg/本 )			
コンクリート蓋 250用	N=	=	19.000	枚 19.00
	( 参考重量=36kg/枚 )			
インパートコンクリート 18-8-25BB	V1= ( 0.076 + 0.055 ) ÷ 2 × 1.0 × 0.25	=	0.02	m <sup>3</sup> 0.40
	V2= ( 0.155 + 0.07 ) ÷ 2 × 4.0 × 0.25	=	0.11	
	V3= ( 0.17 + 0.085 ) ÷ 2 × 4.0 × 0.25	=	0.13	
	V4= ( 0.185 + 0.1 ) ÷ 2 × 4.0 × 0.25	=	0.14	
	Σ V=	=	0.400	
基礎コンクリート 18-8-25BB	V= 0.450 × 0.100 × 13.00	=	0.585	m <sup>3</sup> 0.59
型枠	A= 0.100 × 2.00 × 13.00	=	2.600	m <sup>2</sup> 2.60
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.550 × 13.000	=	7.150	m <sup>2</sup> 7.15
基面整正	A= 0.550 × 13.000	=	7.150	m <sup>2</sup> 7.15

舗装工計算書					
表層 (t=4cm)	A=	平面図・標準断面図より 0.60 × 13.00	=	7.80	m <sup>2</sup> 7.8
路盤 (M-30, t=10cm)	A=	表層より 7.80	=	7.80	m <sup>2</sup> 7.8

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	V=	数量計算書より 0.20 × 13.00				=	2.60	m <sup>3</sup>	2.6	
						Σ	= 2.60			
アスファルト 舗装版取壊し	A=	0.60 × 13.00				=	7.80	m <sup>2</sup>	7.8	
						Σ	= 7.80			
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	0.60	+	13.00	+	0.60	=	14.20	m	14.2
運搬処理工										
殻運搬 (鉄筋コンクリート)	V=	構造物取壊しより 2.60				=	2.60	m <sup>3</sup>	2.6	
						Σ	= 2.60			
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより 7.80 × 0.04				=	0.31	m <sup>3</sup>	0.3	
						Σ	= 0.31			
殻処分 (鉄筋コンクリート)	V=	殻運搬より 2.60				=	2.60	m <sup>3</sup>	2.6	
						Σ	= 2.60			
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 0.31				=	0.31	m <sup>3</sup>	0.3	
						Σ	= 0.31			

仮設工計算書						
交通管理工						
交通誘導警備員A	N=	1.00	=	1.00	式	1.0
交通誘導警備員B	N=	1.00	=	1.00	式	1.0