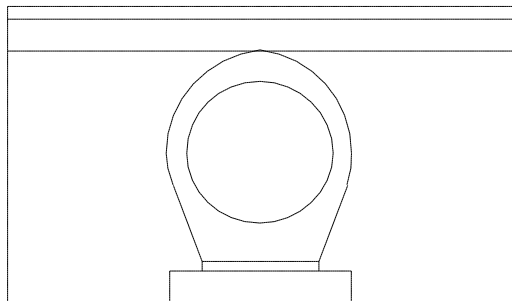


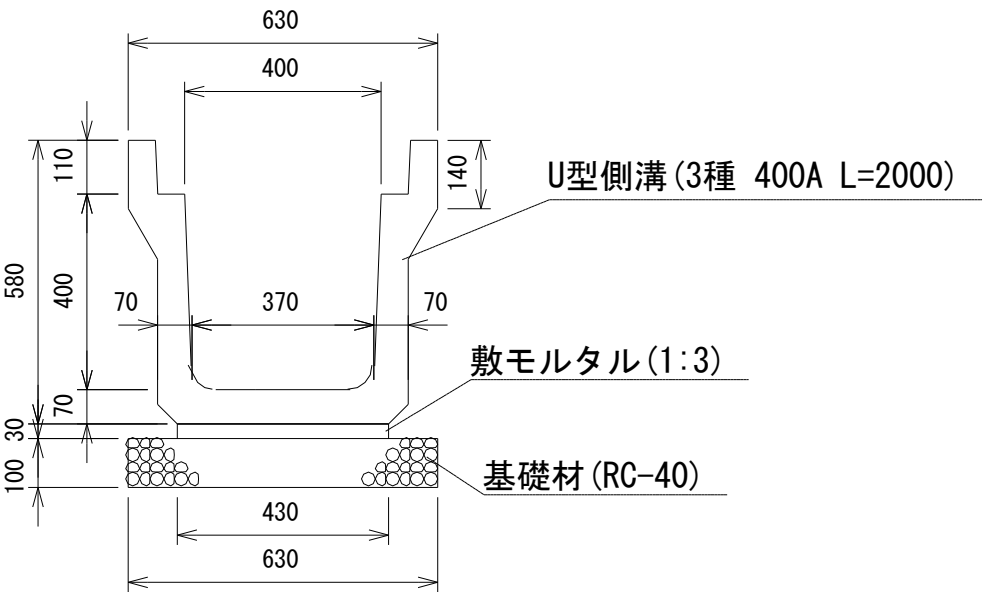
土 工 計 算 書					(一式当り)													
掘削	計算書より																	
	V=	19.10	=	19.10														
			Σ	=	19.10	m <sup>3</sup> 19.1												
床掘	計算書より																	
	V1=	36.55	=	36.55														
	台付管																	
	V2=	1.20 × 5.00	=	6.00														
			Σ	=	42.55	m <sup>3</sup> 42.6												
埋戻し	計算書より																	
	V1=	24.10	=	24.10														
	台付管																	
	V2=	0.90 × 5.00	=	4.50														
			Σ	=	28.60	m <sup>3</sup> 28.6												
掘削床掘総計	掘削			V	=	19.10												
	床掘			V	=	42.55												
			Σ	=	61.65	m <sup>3</sup> 61.7												
盛土埋戻総計	埋戻し			V	=	28.60												
			Σ	=	28.60	m <sup>3</sup> 28.6												
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) /0.9																	
	V=	61.65 - 28.60 /0.9	=	29.87	m <sup>3</sup>	29.9												
台付管 (450)																		
<div><div></div><div><table><tr><td>掘 削</td><td>-</td></tr><tr><td>床 掘</td><td>1.20</td></tr><tr><td>埋戻し(流用土)</td><td>0.90</td></tr><tr><td>埋戻し(RC-40)</td><td>-</td></tr><tr><td>Co取壊し</td><td>0.05</td></tr><tr><td>As取壊し</td><td>-</td></tr></table></div></div>							掘 削	-	床 掘	1.20	埋戻し(流用土)	0.90	埋戻し(RC-40)	-	Co取壊し	0.05	As取壊し	-
掘 削	-																	
床 掘	1.20																	
埋戻し(流用土)	0.90																	
埋戻し(RC-40)	-																	
Co取壊し	0.05																	
As取壊し	-																	

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 <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	0.50			0.60			0.40		
NO. 1	NO. 1 + 0.00	20.00	0.50	0.50	10.00	0.60	0.60	12.00	0.40	0.40	8.00
NO. 1+15.0	NO. 1 + 15.00	15.00	0.50	0.50	7.50	1.50	1.05	15.75	1.00	0.70	10.50
同所		0.00	0.20	0.35		1.10	1.30		0.70	0.85	
NO. 2	NO. 2 + 0.00	5.00	0.20	0.20	1.00	1.10	1.10	5.50	0.70	0.70	3.50
NO. 2+3.0	NO. 2 + 3.00	3.00	0.20	0.20	0.60	1.10	1.10	3.30	0.70	0.70	2.10
合計		43.00			19.10			36.55			24.10

排水構造物工計算書						(一式当り)	
側溝工							
U型側溝 (3種400A)	L=	平面図より 7.50		=	7.50	m	7.5
U型側溝 (3種500A)	L=	平面図より 23.50		=	23.50	m	23.5
横断側溝 (G300A)	L=	平面図より 8.00		=	8.00	m	8.0
横断側溝 (G400A)	L=	平面図より 6.00		=	6.00	m	6.0
コンクリート蓋 (400用)	N=	7.50 ÷ 0.50		=	15.00	枚	15.0
コンクリート蓋 (500用)	N=	23.50 ÷ 0.50 − 3.00		=	44.00	枚	44.0
グレーチング蓋 (500用)	N=	23.50 ÷ 10.00		=	3.00	枚	3.0
管渠工							
台付管 (450)	L=	平面図より 5.00		=	5.00	m	5.0
集水枡工							
集水枡A (600×600×750)	N=	平面図より 1.00		=	1.00	基	1.0
集水枡B (600×600×750)	N=	平面図より 1.00		=	1.00	基	1.0

U 型 側 溝 (3 種 400A)

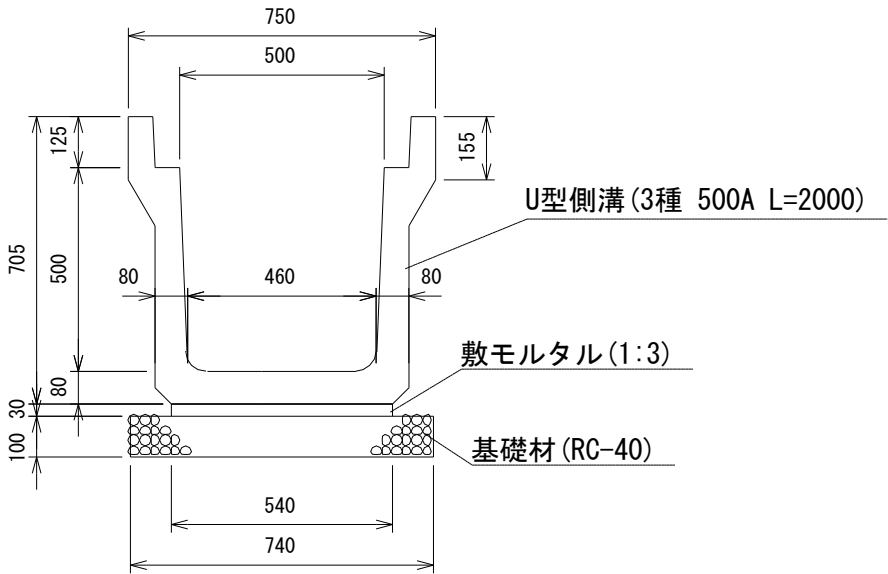
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種400A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ <p>( L=2000, 参考重量=516kg/個 )</p>	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.430 \times 0.030 \times 10.000 = 0.129$	m <sup>3</sup>	0.13
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.630 \times 10.000 = 6.300$	m <sup>2</sup>	6.30
基面整正	$A = 0.630 \times 10.000 = 6.300$	m <sup>2</sup>	6.30

# U 型 側 溝 (3 種 500A)

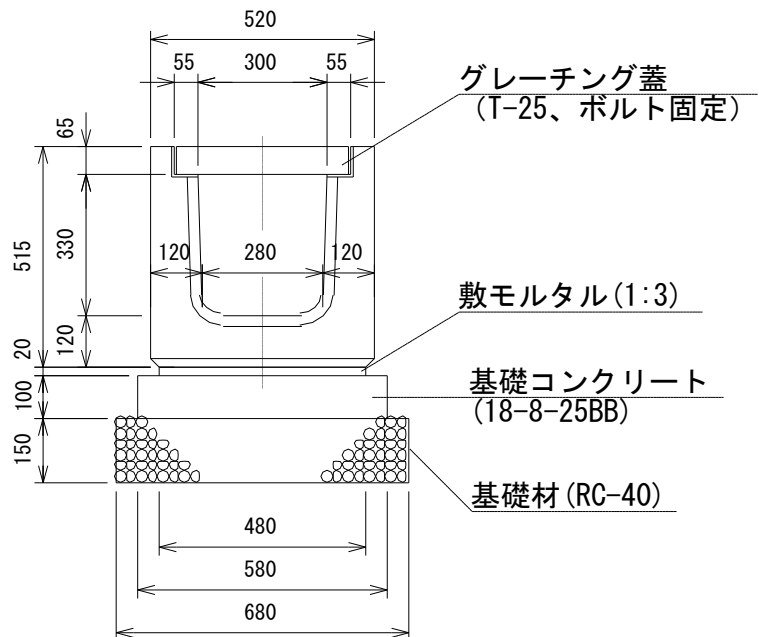
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種500A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ ( L=2000, 参考重量=699kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.540 \times 0.030 \times 10.000 = 0.162$	m <sup>3</sup>	0.16
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.740 \times 10.000 = 7.400$	m <sup>2</sup>	7.40
基面整正	$A = 0.740 \times 10.000 = 7.400$	m <sup>2</sup>	7.40

# 横断側溝 (G300A)

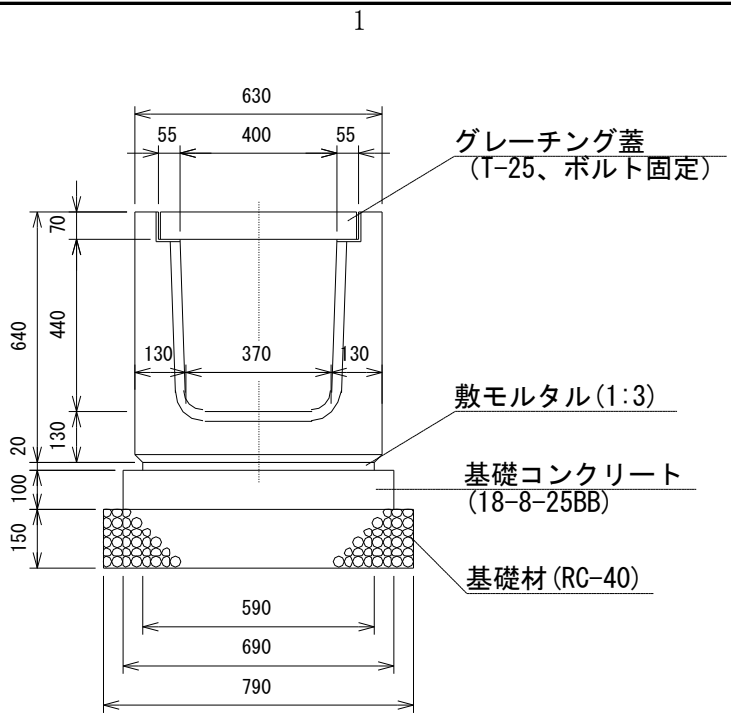
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
横断側溝 (G300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 1.000 = 10.000$ ( L=1000, 参考重量=355kg/個 )	個	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.480 \times 0.020 \times 10.000 = 0.096$	m <sup>3</sup>	0.10
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.580 \times 0.100 \times 10.000 = 0.580$	m <sup>3</sup>	0.58
同上型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m <sup>2</sup>	6.80
基面整正	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m <sup>2</sup>	6.80

# 横断側溝 (G400A)

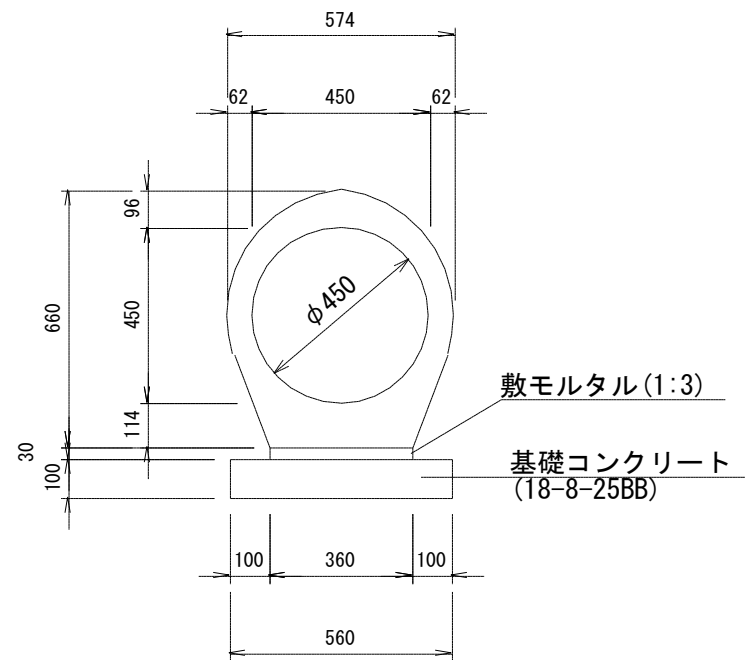
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
横断側溝 (G400A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 1.000 = 10.000$ ( L=1000, 参考重量=479kg/個 )	個	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.590 \times 0.020 \times 10.000 = 0.118$	m <sup>3</sup>	0.12
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.690 \times 0.100 \times 10.000 = 0.690$	m <sup>3</sup>	0.69
同上型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.790 \times 10.000 = 7.900$	m <sup>2</sup>	7.90
基面整正	$A = 0.790 \times 10.000 = 7.900$	m <sup>2</sup>	7.90

台 付 管 ( 450 )

(10m当り)

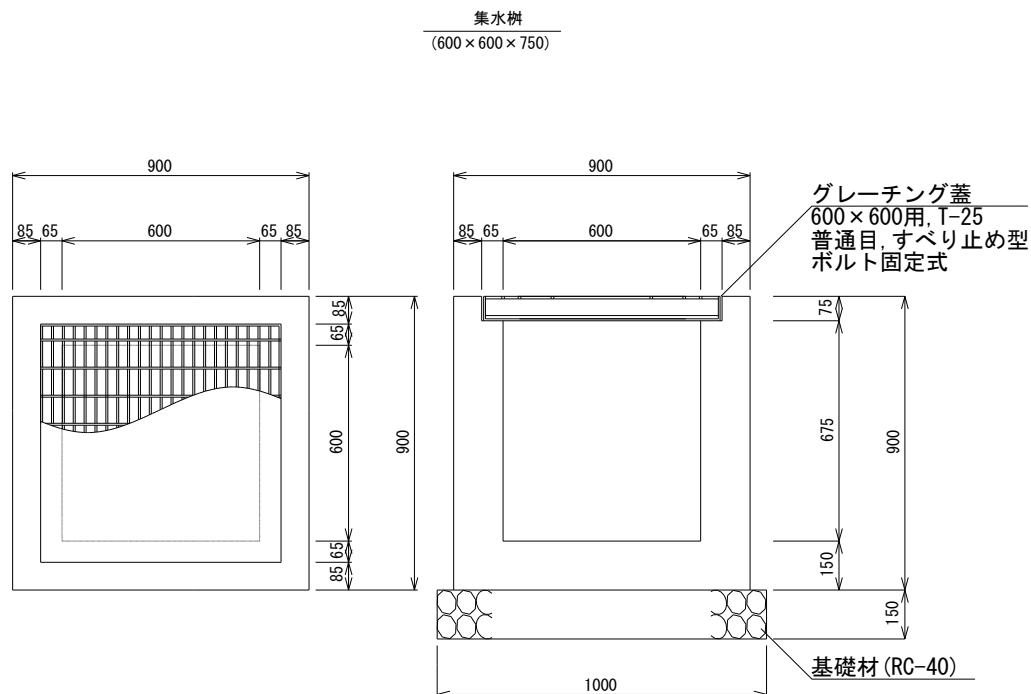


名 称	計 算			単位	数 量
台付管 (450)	N=	10.000 ÷ 2.500 ( 参考重量=892kg/個 )	= 4.000	個	4.00
敷モルタル (1:3)	V=	0.360 × 0.030 × 10.000	= 0.108	m <sup>3</sup>	0.11
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V=	0.560 × 0.100 × 10.000	= 0.560	m <sup>3</sup>	0.56
同上型枠	A=	0.100 × 10.000 × 2.000	= 2.000	m <sup>2</sup>	2.00
基面整正	A=	0.560 × 10.000	= 5.600	m <sup>2</sup>	5.60



集水枳 A  
( 600 × 600 × 750 )

(10基当り)

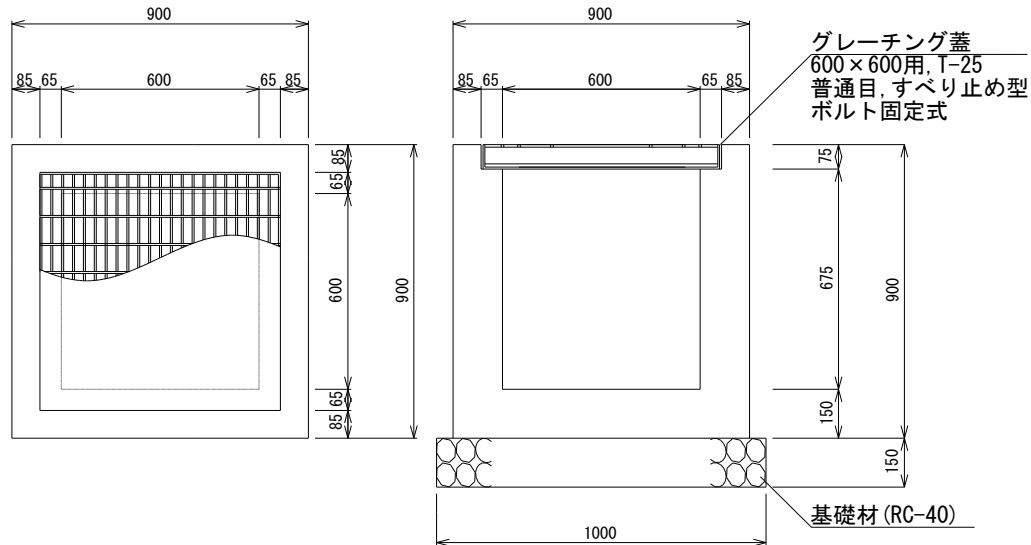


名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.900 \times 0.900 \times 0.900 \times 10.000 = 7.290$ 除外 $V2 = 0.600 \times 0.600 \times 0.675 \times 10.000 = -2.430$ $V3 = 0.730 \times 0.730 \times 0.075 \times 10.000 = -0.400$ $V4 = 0.500 \times 0.500 \times 0.150 \times 10.000 = -0.375$ $V5 = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 10.000 = -0.135$ $V6 = \pi/4 \times 0.450^2 \times 0.150 \times 10.000 = -0.239$ $\Sigma = 3.711$	m <sup>3</sup>	3.71
同上型枳	$A1 = 0.900 \times 0.900 \times 4.000 \times 10.000 = 32.400$ $A2 = 0.600 \times 0.675 \times 4.000 \times 10.000 = 16.200$ $A3 = 0.150 \times 0.500 \times 3.000 \times 10.000 = 2.250$ $A4 = 0.150 \times 0.300 \times 3.000 \times 10.000 = 1.350$ $A5 = \pi \times 0.450 \times 0.150 \times 10.000 = 2.121$ 除外 $A6 = 0.500 \times 0.500 \times 2.000 \times 10.000 = -5.000$ $A7 = 0.300 \times 0.300 \times 2.000 \times 10.000 = -1.800$ $A8 = \pi/4 \times 0.450^2 \times 2.000 \times 10.000 = -3.181$ $\Sigma = 44.340$	m <sup>2</sup>	44.34
グレーチング蓋 (600×600用)	$N = (T-25, \text{普通目, すべり止め型, ボルト固定式}) = 10.000$	枚	10.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 1.000 \times 1.000 \times 10.000 = 10.000$	m <sup>2</sup>	10.00
基面整正	$A = 1.000 \times 1.000 \times 10.000 = 10.000$	m <sup>2</sup>	10.00

集 水 枿 B  
( 600 × 600 × 750 )

(10基当り)

1  
集水枿  
(600 × 600 × 750)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.900 \times 0.900 \times 0.900 \times 10.000 = 7.290$ 除外 $V2 = 0.600 \times 0.600 \times 0.675 \times 10.000 = -2.430$ $V3 = 0.730 \times 0.730 \times 0.075 \times 10.000 = -0.400$ $V4 = 0.400 \times 0.400 \times 0.150 \times 10.000 = -0.240$ $V5 = \pi/4 \times 0.450^2 \times 0.150 \times 10.000 = -0.239$ $\Sigma = 3.981$	m <sup>3</sup>	3.98
同上型枿	$A1 = 0.900 \times 0.900 \times 4.000 \times 10.000 = 32.400$ $A2 = 0.600 \times 0.675 \times 4.000 \times 10.000 = 16.200$ $A3 = 0.150 \times 0.500 \times 3.000 \times 10.000 = 2.250$ $A4 = 0.150 \times 0.300 \times 3.000 \times 10.000 = 1.350$ $A5 = \pi \times 0.450 \times 0.150 \times 10.000 = 2.121$ 除外 $A6 = 0.400 \times 0.400 \times 2.000 \times 10.000 = -3.200$ $A7 = \pi/4 \times 0.450^2 \times 2.000 \times 10.000 = -3.181$ $\Sigma = 47.940$	m <sup>2</sup>	47.94
グレーチング蓋 (600×600用)	$N = (T-25, \text{普通目, すべり止め型, ボルト固定式}) = 10.000$	枚	10.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 1.000 \times 1.000 \times 10.000 = 10.000$	m <sup>2</sup>	10.00
基面整正	$A = 1.000 \times 1.000 \times 10.000 = 10.000$	m <sup>2</sup>	10.00

舗 装 工 計 算 書					(一式当り)		
アスファルト舗装工	表層 (t=4cm) (3.0m<W)	面積計算書より			m <sup>2</sup>	164.5	
		A=	164.50	=			164.50
		Σ	=	164.50			
	表層 (t=4cm) (W<1.4m)	面積計算書より			m <sup>2</sup>	20.0	
		A1=	12.00	=			12.00
		No. 1+10右側取付道					
		A2=	8.00	=			8.00
	※L8.0×W1.0			m <sup>2</sup>	20.0		
	Σ	=	20.00				
	路盤 (M-30, t=10cm)	舗装工より			m <sup>2</sup>	184.5	
		A=	164.50	+			20.00
		Σ	=	184.50			

舗 装 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層 ( 3.0m<W )			表 層 ( W<1.4m )			幅 平 均 面 積 (m) (m) (m <sup>2</sup> )		
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )			
NO.0	NO.0 + 0.00	0.00	4.70								
NO.1	NO.1 + 0.00	20.00	4.70	4.70	94.00						
NO.1+15.0	NO.1 + 15.00	15.00	4.70	4.70	70.50						
同所		0.00				1.50	0.75				
NO.2	NO.2 + 0.00	5.00				1.50	1.50	7.50			
NO.2+3.0	NO.2 + 3.00	3.00				1.50	1.50	4.50			
		</									

防 護 柵 工 計 算 書				(一式当り)	
路側防護柵工					
	ガードレール (Gr-C-4E)	平面図より L= 2.50	= 2.50		
			Σ = 2.50	m	2.5

## 道路付属施設工計算書

(一式当り)

雜工

間詰めコンクリート

L= 23.50

$$=$$

23. 50

m

23.5

※右側U型側溝500A：23.5m

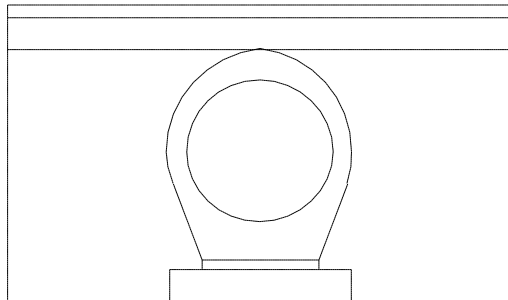
間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m当り)

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.200 × 0.100 × 10.000 ※平均W=20cm	m <sup>3</sup>	0.20
目地材 (エラストイト, t =10mm)	A= 0.200 × 0.100 × 1.000	m <sup>2</sup>	0.02

構 造 物 撤 去 工 計 算 書 1						(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)	計算書より						
	V1= 3.42	=	3.42				
	台付管 (既設横断暗渠)						
	V2= 0.05 × 5.00	=	0.25				
		Σ	= 3.67	m <sup>3</sup>		3.7	
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	計算書より						
	A= 192.35	=	192.35				
	No.1+10右側取付道						
	A2= 8.00	=	8.00				
	※L8.0×W1.0						
		Σ	= 200.35	m <sup>2</sup>		200.4	
構造物切断 (コンクリート) (t=15cm以下)	L= 23.50	=	23.50	m		23.5	
	※右側U型側溝500A：23.5m						
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 7.40 + 4.50 + 5.00 + 59.00						
	+ 10.00	=	85.90	m		85.9	
	※No.0横断：7.4m、No.1+15横断：4.5m、No.1+10取付道：5.0m 側溝設置時：7.5m・23.5m・8.0×2m・6.0×2m 台付管設置時：5.0m×2						
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= 3.67	=	3.67				
		Σ	= 3.67	m <sup>3</sup>		3.7	
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより						
	V= 200.35 × 0.04	=	8.01				
	※平均厚4cm						
		Σ	= 8.01	m <sup>3</sup>		8.0	
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より						
	V= 3.67	=	3.67				
		Σ	= 3.67	m <sup>3</sup>		3.7	



構 造 物 撤 去 工 計 算 書 2						(一式当り)													
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より																		
	V=	8.01	=	8.01															
			Σ	=	8.01	m <sup>3</sup>	8.0												
スクラップ (鉄屑, ヘビーH3)	W= 36.50 × 6.00																		
	※グレーチング蓋 : 36.5kg/枚																		
			Σ	=	219.00	kg													
				=	0.22	t	0.2												
	現場発生品運搬																		
	N=	0.22 ÷ 2.00	=	0.110	÷	1.00	回												
	(2t積車)																		
	台付管 (450)																		
																			
	<table><tr><td>掘 削</td><td>-</td></tr><tr><td>床 掘</td><td>1.20</td></tr><tr><td>埋戻し(流用土)</td><td>0.90</td></tr><tr><td>埋戻し(RC-40)</td><td>-</td></tr><tr><td>Co取壊し</td><td>0.05</td></tr><tr><td>As取壊し</td><td>-</td></tr></table>					掘 削	-	床 掘	1.20	埋戻し(流用土)	0.90	埋戻し(RC-40)	-	Co取壊し	0.05	As取壊し	-		
	掘 削	-																	
床 掘	1.20																		
埋戻し(流用土)	0.90																		
埋戻し(RC-40)	-																		
Co取壊し	0.05																		
As取壊し	-																		

取 壊 し 数 量 計 算 書															
測 点 名	測 点			距 離 (m)	ア ス フ ァ ル ト 舗 装			無 筋 コ ン ク リ ー ト			断 面 積 (m <sup>2</sup> )			平 均 (m <sup>2</sup> )	体 積 (m <sup>3</sup> )
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	体 積 (m <sup>3</sup> )					
NO. 0	NO. 0	+	0. 00	0. 00	5. 00			0. 06							
NO. 1	NO. 1	+	0. 00	20. 00	5. 00	5. 00	100. 00	0. 06	0. 06	1. 20					
NO. 1+15. 0	NO. 1	+	15. 00	15. 00	5. 50	5. 25	78. 75	0. 14	0. 10	1. 50					
同所				0. 00	1. 70	3. 60		0. 09	0. 12						
NO. 2	NO. 2	+	0. 00	5. 00	1. 70	1. 70	8. 50	0. 09	0. 09	0. 45					
NO. 2+3. 0	NO. 2	+	3. 00	3. 00	1. 70	1. 70	5. 10	0. 09	0. 09	0. 27					

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

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