

数 量 集 計 表 (1)							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
1 号 箇 所							
道 路 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m <sup>3</sup>	110		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m <sup>3</sup>	140		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m <sup>3</sup>	100		
		基 面 整 正		m <sup>2</sup>	90		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m <sup>3</sup>	140		
排 水 構 造 物 工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		U 型 側 溝	3種, 300A	m	133		
		横 断 側 溝	G300A	m	9		
		横 断 側 溝	G400A	m	4		
		U 型 側 溝	U-450	m	8		
		コンクリート蓋	3種, 300A用	枚	251		
		グレーチング蓋	ダクタイル 志摩市章マーク入	枚	14		
		コンクリート蓋	K1-A300	枚	18		
		コンクリート蓋	U-300用	枚	28		
	集 水 枳 工			式	1		
		集 水 枳	500×500A	基	1		
舗 装 工				式	1		
	アスファルト 舗 装 工			式	1		

[illegible]

土工計算書(1)					
掘削	No. 0～No. 4				
	V1= 0.50 × 80.00	=	40.00		
	No. 4～No. 9+7.7				
	V2= 0.50 × 107.70	=	53.85		
	No. 10+6.0～No. 13+12.8				
	V3= 0.30 × 66.80	=	20.04		
		Σ	= 113.89	m <sup>3</sup>	113.9
床掘	No. 0～No. 4				
	V1= 0.90 × 80.00	=	72.00		
	No. 4～No. 9+7.7				
	V2= 0.00 × 107.70	=	0.00		
	No. 10+6.0～No. 13+12.8				
	V3= 0.90 × 66.80	=	60.12		
	横断側溝 (G400A)				
	V4= 1.10 × 4.00	=	4.40		
	U型側溝 (U-450)				
	V5= 0.80 × 8.40	=	6.72		
		Σ	= 143.24	m <sup>3</sup>	143.2
埋戻し	No. 0～No. 4				
	V1= 0.70 × 80.00	=	56.00		
	No. 4～No. 9+7.7				
	V2= 0.00 × 107.70	=	0.00		
	No. 10+6.0～No. 13+12.8				
	V3= 0.60 × 66.80	=	40.08		
	横断側溝 (G400A)				
	V4= 0.80 × 4.00	=	3.20		
	U型側溝 (U-450)				
	V5= 0.60 × 8.40	=	5.04		
		Σ	= 104.32	m <sup>3</sup>	104.3
掘削床掘総計	掘削	V	= 113.89		
	床掘	V	= 143.24		
		Σ	= 257.13	m <sup>3</sup>	257.1
盛土埋戻総計	埋戻し	V	= 104.32		
		Σ	= 104.32	m <sup>3</sup>	104.3
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) /0.9				
	V= 257.13 - 104.32 /0.9	=	141.22	m <sup>3</sup>	141.2

土工計算書(2)

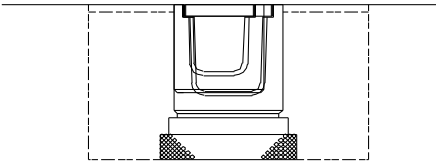
基面整正

U型側溝(3種300A)					
A1=	132.50	×	5.60	÷	10.00
				=	74.20
横断側溝(G300A)					
A2=	9.00	×	6.80	÷	10.00
				=	6.12
横断側溝(G400A)					
A3=	4.00	×	7.90	÷	10.00
				=	3.16
U型側溝(U-450)					
A4=	8.40	×	6.30	÷	10.00
				=	5.29
				Σ	= 88.77

m<sup>2</sup>

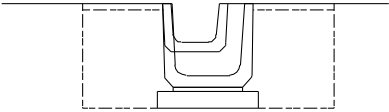
88.8

横断側溝 (G400A)



床 堀	1.10
埋 戻 し	0.80
Co取壊し	0.15

U型側溝 (U-450)

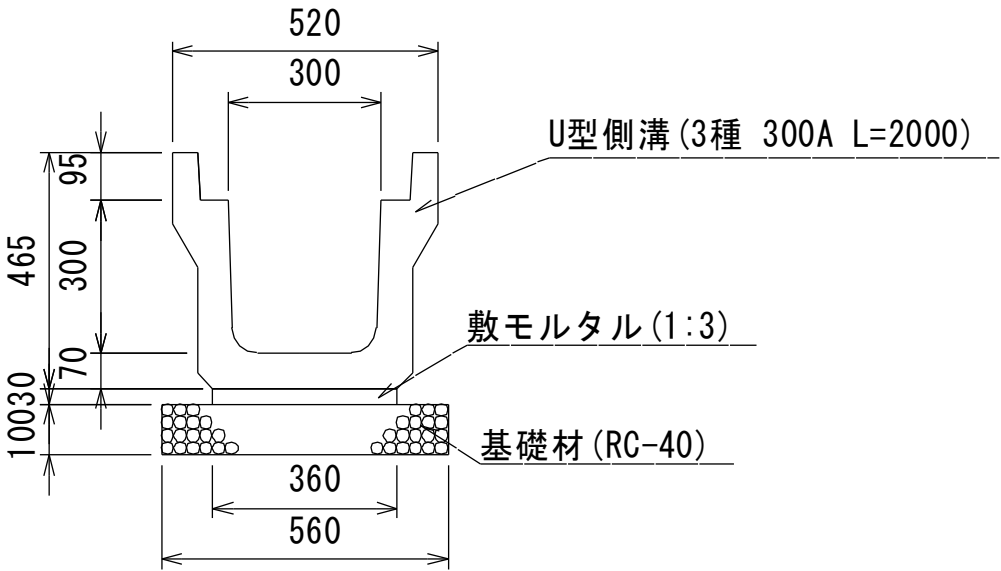


床 堀	0.80
埋 戻 し	0.60
Co取壊し	0.05

排水構造物工計算書										
側溝工										
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 26.00	+	40.00	+	66.50	=	132.50	m	132.5
横断側溝 (G300A)	L=	平面図より 9.00					=	9.00	m	9.0
横断側溝 (G400A)	L=	平面図より 4.00					=	4.00	m	4.0
U型側溝 (U-450)	L=	平面図より 8.40					=	8.40	m	8.4
コンクリート蓋 (3種300A用)	N=	132.50	÷	0.50	－	14.00	=	251.00	枚	251.0
グレーチング蓋 (3種300A用)	N=	132.50	÷	10.00			=	14.00	枚	14.0
コンクリート蓋 (K1-A300)	N=	平面図より 18.00					=	18.00	枚	18.0
コンクリート蓋 (U-300用, 2種)	N=	平面図より 28.00					=	28.00	枚	28.0
集水枦工										
集水枦 (500×500A)	N=	平面図より 1.00					=	1.00	基	1.0

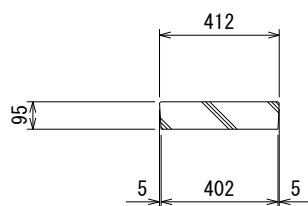
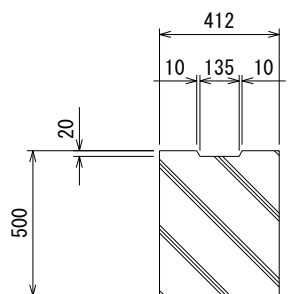
# U 型 側 溝 (3 種 300A)

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ ( L=2000, 参考重量=419kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m <sup>3</sup>	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m <sup>2</sup>	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m <sup>2</sup>	5.60

(1枚当り)

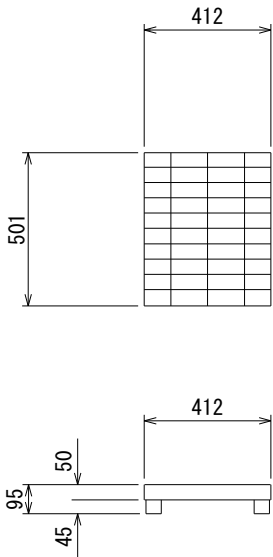


W=45kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 (3種, B=300) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	$N = \frac{L \times B \times H}{1000} = 1.000$ ( L=500, 参考重量=45.0kg/枚 )	枚	1.00

U 型 側 溝  
グレーチング蓋 (T-25, 300)

(1枚当り)



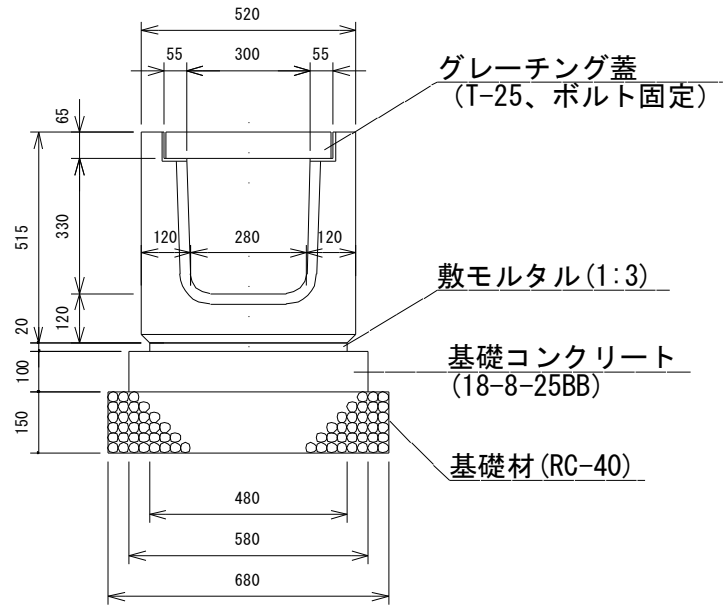
W=16.5kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋 (タタイル, T-25, 300) (志摩市章マーク入) 三重県認定リサイクル製品	$N = \frac{L}{500} = 1.000$ <p>( L=500, 参考重量=16.5kg/枚 )</p>	枚	1.00



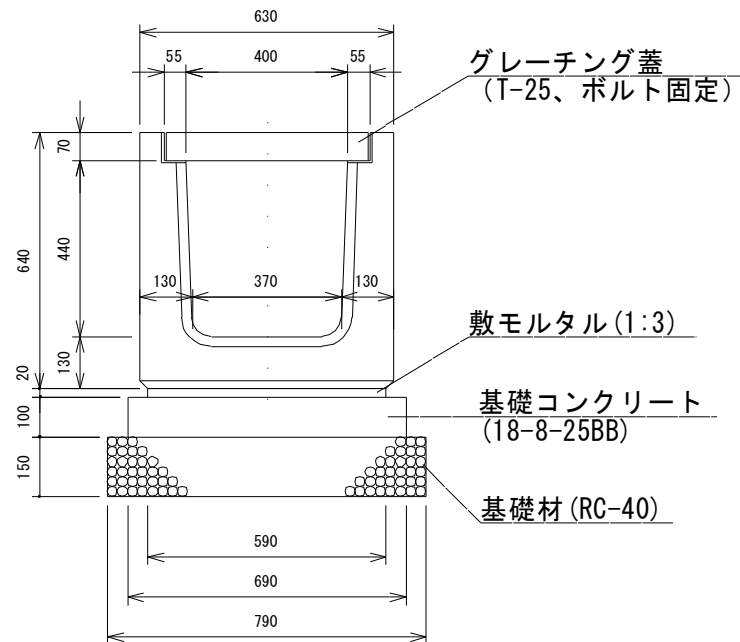
# 横断側溝 (G300A)

(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

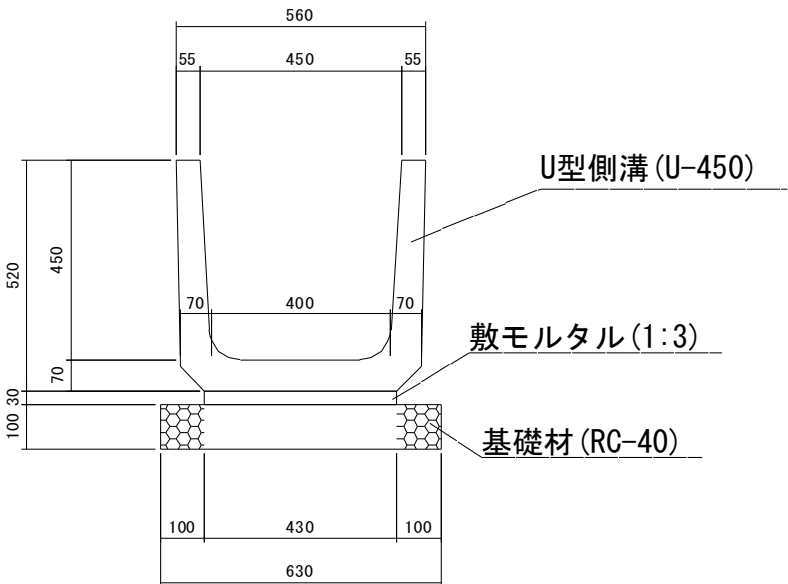
(10m 当り)



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 ÷ 1.000 ( L=1000, 参考重量=479kg/個 )	= 10.000	個	10.00
敷モルタル (1:3)	V= 0.590 × 0.020 × 10.000	= 0.118	m <sup>3</sup>	0.12
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.690 × 0.100 × 10.000	= 0.690	m <sup>3</sup>	0.69
同上型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2.000	= 2.000	m <sup>2</sup>	2.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	A= 0.790 × 10.000	= 7.900	m <sup>2</sup>	7.90
基面整正	A= 0.790 × 10.000	= 7.900	m <sup>2</sup>	7.90

# U 型 側 溝 (U-450)

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (U-450) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = \frac{10.000}{0.600} = 16.667$ ( L=600, 参考重量=133kg/個 )	個	16.67
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

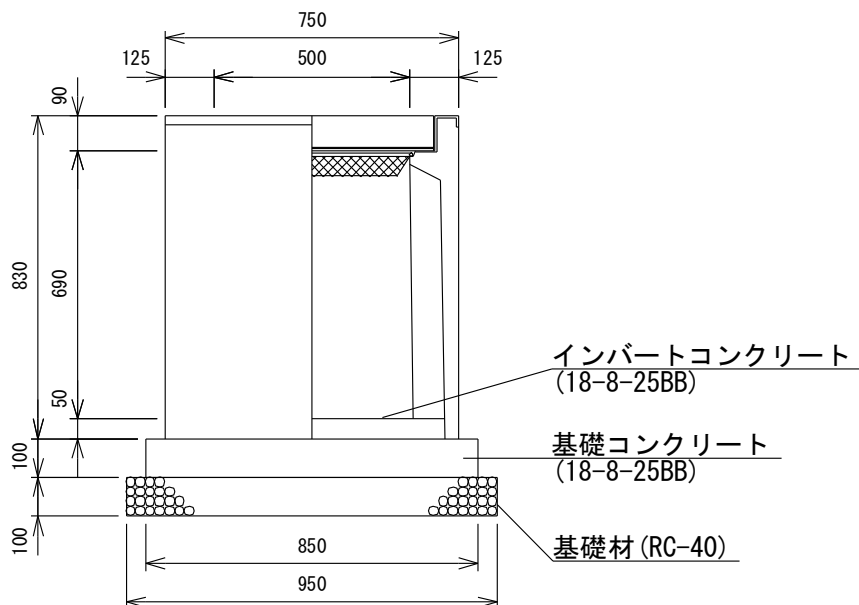
集水枡

( 500

×

500A )

(10基当り)

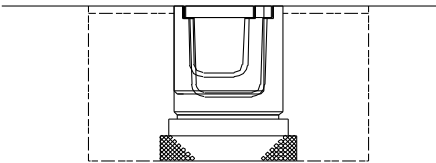


名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枡相当品 (500×500A)	N= 1.000 × 10.000 ( 参考重量=374kg/基 )	= 10.000 基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 500×500)	N= 1.000 × 10.000	= 10.000 枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.500 × 0.500 × 0.050 × 10.000	= 0.125 m <sup>3</sup>	0.13
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.850 × 0.850 × 0.100 × 10.000	= 0.723 m <sup>3</sup>	0.72
同上型枠	A= 0.850 × 0.100 × 4.000 × 10.000	= 3.400 m <sup>2</sup>	3.40
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.950 × 0.950 × 10.000	= 9.025 m <sup>2</sup>	9.03
基面整正	A= 0.950 × 0.950 × 10.000	= 9.025 m <sup>2</sup>	9.03

舗装工計算書			
表層 (t=4cm)	No. 0～No. 4		
	A1= 4.83 × 80.00	= 386.40	
	No. 4～No. 9+7.7		
	A2= 5.35 × 107.70	= 576.20	
	No. 10+6.0～No. 13+12.8		
	A3= 3.68 × 66.80	= 245.82	
		Σ = 1208.42	m <sup>2</sup> 1208.4
路盤 (M-30, t=10cm)	表層より		
	A= 1208.42	= 1208.42	m <sup>2</sup> 1208.4

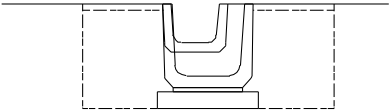
構造物撤去工計算書(1)										
構造物取壊し工										
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	No. 0～No. 4									
	V1=	0.05	×	80.00	=	4.00				
	No. 4～No. 9+7.7									
	V2=	0.00	×	107.70	=	0.00				
	No. 10+6.0～No. 13+12.8									
	V3=	0.00	×	66.80	=	0.00				
	横断側溝 (G300)									
V4=	0.15	×	4.00	=	0.60					
U型側溝 (U-300A)										
V5=	0.05	×	8.40	=	0.42					
				Σ	=	5.02	m <sup>3</sup>	5.0		
アスファルト 舗装版取壊し	No. 0～No. 4									
	A1=	4.80	×	80.00	=	384.00				
	No. 4～No. 9+7.7									
	A2=	4.65	×	107.70	=	500.81				
	No. 10+6.0～No. 13+12.8									
	A3=	3.60	×	66.80	=	240.48				
				Σ	=	1125.29	m <sup>2</sup>	1125.3		
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	5.10	+	24.00	+	4.50	+	3.60		
		+	26.00	+	9.00	+	40.00	+		
		66.50					=	178.70	m	178.7
	※No. 0横断：5.1m、No. 4付近左乗入：24.0m No. 10+6.0横断：4.5m、No. 13+12.8横断：3.6m 側溝据付時 (26.0m、9.0m、40.0m、66.5m)									
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=	5.02				=	5.02			
					Σ	=	5.02	m <sup>3</sup>	5.0	
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより									
	V=	1125.29	×	0.04				=	45.01	
					Σ	=	45.01	m <sup>3</sup>	45.0	
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より									
	V=	5.02				=	5.02			
					Σ	=	5.02	m <sup>3</sup>	5.0	
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より									
	V=	45.01				=	45.01			
					Σ	=	45.01	m <sup>3</sup>	45.0	

横断側溝 (G400A)



床 堀	1.10
埋 戻 し	0.80
Co取壊し	0.15

U型側溝 (U-450)



床 堀	0.80
埋 戻 し	0.60
Co取壊し	0.05

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