

土工計算書					
掘削	V=	標準断面図より 0.12 × 60.00	=	7.20	
			Σ	= 7.20	m <sup>3</sup> 7.2
床掘	V=	標準断面図より 1.05 × 60.00	=	63.00	
			Σ	= 63.00	m <sup>3</sup> 63.0
埋戻し	V=	標準断面図より 0.70 × 60.00	=	42.00	
			Σ	= 42.00	m <sup>3</sup> 42.0
掘削床掘総計		掘削	V	= 7.20	
		床掘	V	= 63.00	
			Σ	= 70.20	m <sup>3</sup> 70.2
盛土埋戻し総計		埋戻し	V	= 42.00	
			Σ	= 42.00	m <sup>3</sup> 42.0
残土処理	V=	( 掘削 + 床掘 ) − ( 盛土 + 埋戻し ) /0.9			
		70.20 − 42.00 /0.9	=	23.53	m <sup>3</sup> 23.5

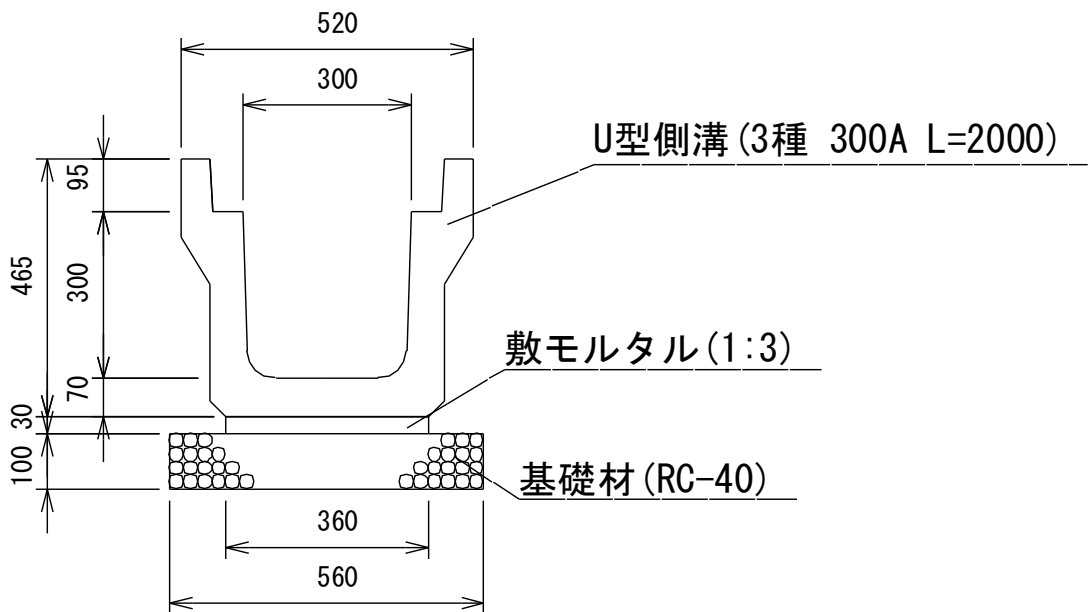
排水構造物工計算書

側溝工

U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 60.00	+	6.00	+	52.00	=	118.00	m	118.0
コンクリート蓋	N=	118.00	÷	0.50	−	12.00	=	224.00	枚	224.0
グレーチング蓋	N=	118.00	÷	10.00			=	12.00	枚	12.0
電柱迂回暗渠 (300A)	L=	2.00					=	2.00	m	2.0

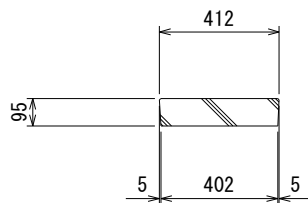
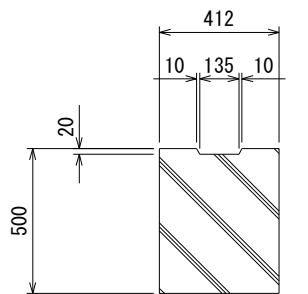
# U 型 側 溝 (3 種 300A)

(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>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ ( 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

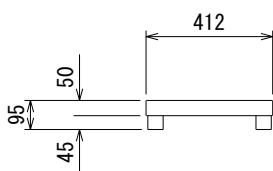
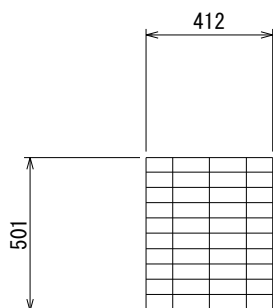
(1枚当り)



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>	$N = \frac{1.000}{(L=500, \text{参考重量}=45.0\text{kg/枚})}$	枚	1.00

(1枚当り)

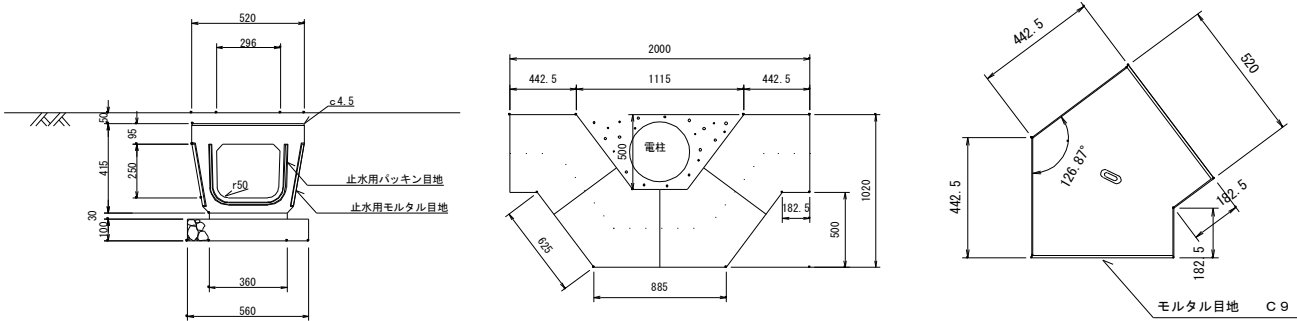


W=16.5kg/枚

名 称	計 算	単 位	数 量
グレーチング蓋 (ﾀﾞｸﾀｲﾙ, T-25, 300) (志摩市章マーク入) 三重県認定リサイクル製品	N= ( L=500, 参考重量=16.5kg/枚 )	枚	1.00

電 柱 迂 回 暗 渠 (300A)

(10m当り)



名 称	計 算			単位	数 量
電柱迂回暗渠 (300A) L=2000 (L=500×4)	N=	10.000	÷ 2.000	= 5.000	個 5.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A=			= 7.000	m <sup>2</sup> 7.00
敷モルタル (1:3)	V=			= 0.150	m <sup>3</sup> 0.15

舗装工計算書					
アスファルト舗装工					
車道舗装					
不陸整正 (M-30, t=10)	A=	標準断面図より 2.15 × 60.00	=	129.00	m <sup>2</sup> 129.0
			Σ	129.00	
表層 (t=40)	A=	標準断面図より 3.35 × 60.00	=	201.00	m <sup>2</sup> 201.0
			Σ	201.00	
路盤工 (M-30, t=100)	A1=	標準断面図より 0.60 × 60.00	=	36.00	m <sup>2</sup> 72.0
	A2=	0.60 × 60.00	=	36.00	
			Σ	72.00	

区画線工計算書					
区画線 (白, 幅30cm, 実線)	L=	(停止線) 2.30	=	2.30	
			Σ	=	2.30
					m
					2.3
区画線 (白, 幅15cm換算, 文字・記号)	L=	(止まれ※小文字) 11.80 ※11.8m/箇所	=	11.80	
			Σ	=	11.80
					m
					11.8



道路附属施設工計算書

雑工

間詰めコンクリート (t=10cm)	平面図より							
	L=	60.00	+	6.00	+	52.00	=	118.00
								m
							Σ =	118.00
								m

118.0

118.0

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)	$V = 0.100 \times 0.100 \times 10.000 = 0.100$	m <sup>3</sup>	0.10
目地材 (エラストイト, t =10mm)	$A = 0.100 \times 0.100 \times 1.000 = 0.010$	m <sup>2</sup>	0.01

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	側溝 平面図・標準断面図より V= 0.17 × 60.00		=	10.20	m <sup>3</sup>	10.2	
		Σ	=	10.20			
	側溝蓋 平面図・標準断面図より V= 0.04 × 60.00		=	2.40	m <sup>3</sup>	2.4	
		Σ	=	2.40			
				=	12.60	m <sup>3</sup>	12.6
		Σ	=	12.60			
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	アスファルト舗装工より A= 3.70 × 60.00		=	222.00	m <sup>2</sup>	222.0	
		Σ	=	222.00			
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 3.70 ※No.0横断：3.7m		=	3.70	m		
		Σ	=	3.70	m	3.7	
運搬処理工							
殻運搬 (無筋コンクリート)	コンクリート構造物取壊し（側溝）より V= 10.20		=	10.20	m <sup>3</sup>	10.2	
		Σ	=	10.20			
殻運搬 (鉄筋コンクリート)	コンクリート構造物取壊し（側溝蓋）より V= 2.40		=	2.40	m <sup>3</sup>	2.4	
		Σ	=	2.40			
殻運搬 (アスファルト)	アスファルト舗装版取壊しより V= 222.00 × 0.04		=	8.88	m <sup>3</sup>	8.9	
		Σ	=	8.88			
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より V= 10.20		=	10.20	m <sup>3</sup>	10.2	
		Σ	=	10.20			
殻処分 (鉄筋コンクリート)	殻運搬より V= 2.40		=	2.40	m <sup>3</sup>	2.4	
		Σ	=	2.40			
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より V= 8.88		=	8.88	m <sup>3</sup>	8.9	
		Σ	=	8.88			