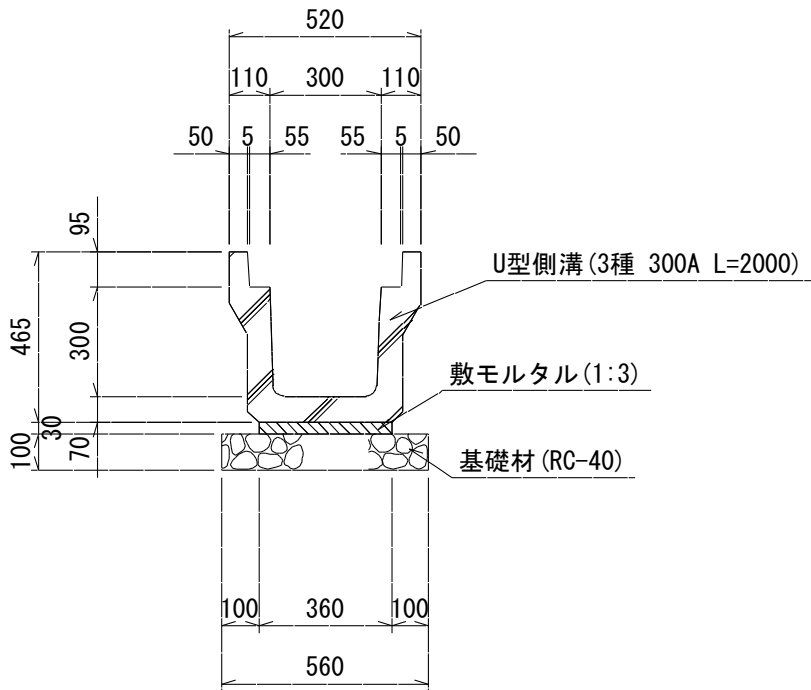


土工計算書					
掘削	標準断面図より	V1=	0.20 × 102.00	=	20.40
				Σ	= 20.40
床掘	標準断面図より	V1=	0.50 × 89.00		= 44.50
	管渠 (Φ350)	V2=	4.87 × 7.00 ÷ 10.00		= 3.41
				Σ	= 47.91
埋戻し	標準断面図より	V1=	0.40 × 89.00		= 35.60
				Σ	= 35.60
埋戻し (RC-40)	管渠 (Φ350)	V1=	3.64 × 7.00 ÷ 10.00		= 2.55
				Σ	= 2.55
掘削床掘総計	掘削			V	= 20.40
	床掘			V	= 47.91
				Σ	= 68.31
盛土埋戻総計	埋戻し			V	= 35.60
				Σ	= 35.60
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9	V=	68.31 - 35.60 / 0.9		= 28.75
					m³
					28.8

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 89.00				=	89.00	m	89.0		
コンクリート蓋	N=	89.00	÷	0.50	－	9.00	=	169.00	枚	169.0	
グレーチング蓋	N=	89.00	÷	10.00			=	9.00	枚	9.0	
管渠工											
管渠 (Φ350)	L=	平面図より 7.00				=	7.00	m	7.0		
集水枡工											
集水枡A (400×400A)	N=	平面図より 1.00				=	1.00	基	1.0		

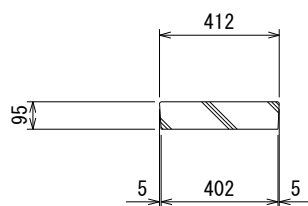
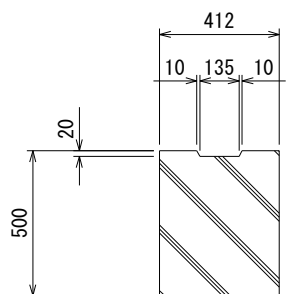
U 型 側 溝 (3 種 300A)

(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 ³	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.60

(1枚当り)

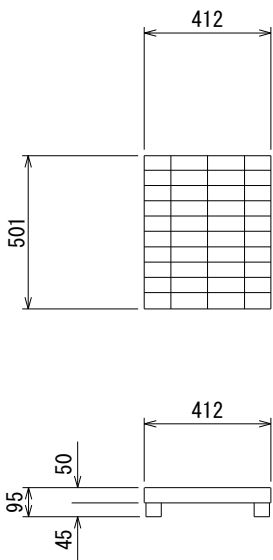


W=45kg/枚

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>	$N = \frac{L \times B \times H}{V} = \frac{500 \times 300 \times 100}{1000000} = 1.5$ (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)

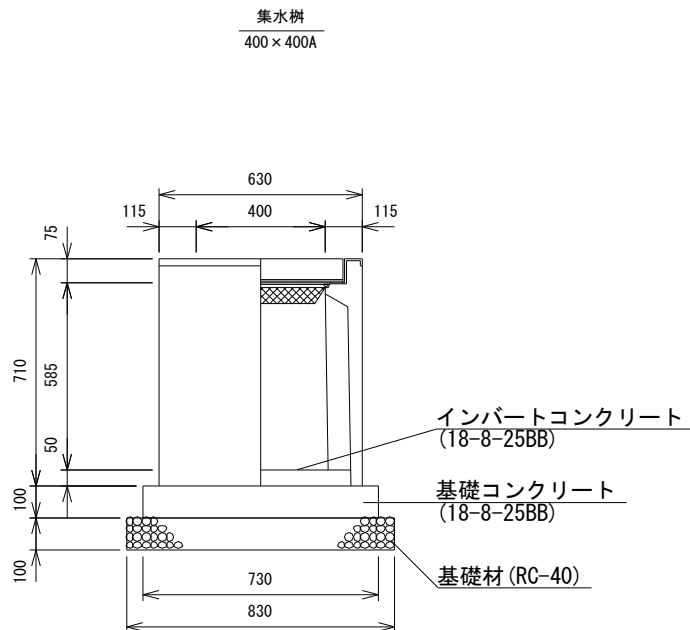


W=16.5kg/枚

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	$N = \frac{L}{500} = \frac{500}{500} = 1.000$ <p>(L=500, 参考重量=16.5kg/枚)</p>	枚	1.00

集水枿 (400 × 400A)

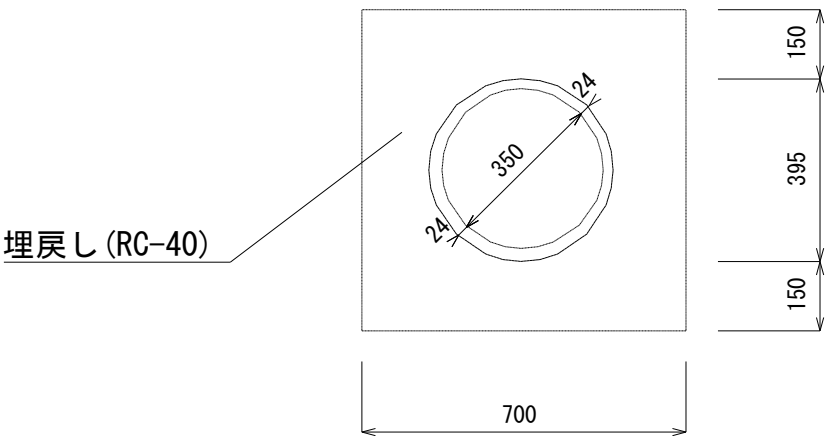
(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枿相当品 (400×400A)	N= 1.000 × 10.000 = 10.000 (参考重量=253kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 400×400)	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 × 0.400 × 0.400 × 10.000 = 0.080	m ³	0.08
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.730 × 0.730 × 0.100 × 10.000 = 0.533	m ³	0.53
同上型枠	A= 0.730 × 0.100 × 4.000 × 10.000 = 2.920	m ²	2.92
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.830 × 0.830 × 10.000 = 6.889	m ²	6.89
基面整正	A= 0.830 × 0.830 × 10.000 = 6.889	m ²	6.89

管 渠 (φ 350)

(10m当り)



名 称	計 算			単位	数 量
暗渠排水管 (カナパイプA型φ350相当品)	L = 10.000	=	10.000	m	10.00
床掘	V = 0.700 × 0.695 × 10.000	=	4.865	m ³	4.87
埋戻し (RC-40)	V = 0.700 × 0.695 × 10.000 控除 V = π/4 × 0.395 ² × 10.000	= = Σ =	4.865 -1.225 3.640	m ³	3.64
基面整正	A = 0.700 × 10.000	=	7.000	m ²	7.00

舗装工計算書					
アスファルト舗装					
表層 (t=4cm)	A=	標準断面図より 1.90 × 102.00	=	193.80	m ² 193.8
上層路盤 (M-30, t=10cm)	A=	表層より 193.80	=	193.80	m ² 193.8

道路附属施設工計算書

雑工

間詰めコンクリート (t=10cm)	L=	標準断面図より 20.00 ※No2～No. 3	=	20.00	m	20.0
路肩保護工 (植生土のう)	A=	5.00 × 1.00 No. 3付近右 : L=5.0m, H=1.0m	=	5.00	m ²	5.0

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)	$V = 0.300 \times 0.100 \times 10.000$ 平均W=0.30m	m ³	0.30
目地材 (エラストイト, t =10mm)	$A = 0.300 \times 0.100 \times 1.000$	m ²	0.03

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=	標準断面図より 0.11 × 89.00				=	9.79	m ³	9.8
						Σ	= 9.79		
アスファルト 舗装版取壊し	A=	2.10 × 102.00				=	214.20	m ²	214.2
						Σ	= 214.20		
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	2.50 + 2.50 + 14.00 + 89.00				=	108.00	m	108.0
		※No.0横断：2.5m、No.5横断：2.5m No.3+10.0付近左取付道路：14.0m U型側溝設置：89.0m							
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 9.79				=	9.79	m ³	9.8
						Σ	= 9.79		
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより 214.20 × 0.04				=	8.57	m ³	8.6
						Σ	= 8.57		
殻処分 (無筋コンクリート)	V=	殻運搬より 9.79				=	9.79	m ³	9.8
						Σ	= 9.79		
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 8.57				=	8.57	m ³	8.6
						Σ	= 8.57		