

土 工 計 算 書					(一式当り)	
掘削	舗装工より V1= 320.61 × 0.10	= 32.06	Σ = 32.06	m³	32.1	
床掘	計算書より V1= 92.21	= 92.21	Σ = 92.21	m³	92.2	
埋戻し	計算書より V1= 61.21	= 61.21	Σ = 61.21	m³	61.2	
掘削床掘総計	掘削	V = 32.06	Σ = 124.27	m³	124.3	
	床掘	V = 92.21				
盛土埋戻総計	盛土	V = 0.00	Σ = 61.21	m³	61.2	
	埋戻し	V = 61.21				
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) /0.9		Σ = 56.26	m³	56.3	
	V= 124.27 - 61.21 /0.9					

土 工 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	床 掘			埋 戻 し (流 用 土)					
			断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	0.94			0.81					
NO. 0+13.5	NO. 0 + 13.50	13.50	0.94	0.94	12.69	0.81	0.81	10.94			
同所		0.00	1.74	1.34		1.10	0.96				
NO. 0+14.3	NO. 0 + 14.30	0.80	1.74	1.74	1.39	1.10	1.10	0.88			
NO. 1	NO. 1	5.70	1.74	1.74	9.92	1.10	1.10	6.27			
NO. 2	NO. 2	20.00	1.74	1.74	34.80	1.10	1.10	22.00			
NO. 2+12.3	NO. 2 + 12.30	12.30	1.74	1.74	21.40	1.10	1.10	13.53			
NO. 2+18.3	NO. 2 + 18.30	6.00	1.74	1.74	10.44	1.10	1.10	6.60			
NO. 2+19.2	NO. 2 + 19.20	0.90	1.74	1.74	1.57	1.10	1.10	0.99			
合計		59.20			92.21			61.21			

排水構造物工計算書

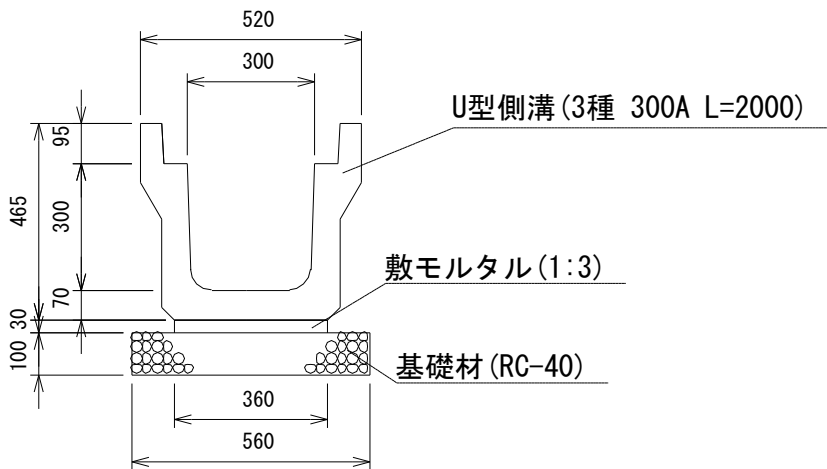
(一式当り)

側溝工							
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 13.50	+	13.50	=	27.00	m 27.0
U型側溝 (3種500A)	L=	平面図より 38.00	+	44.00	=	82.00	m 82.0
コンクリート蓋 (3種300A用)	N=	27.00	÷	0.50	-	3.00	= 51.00 枚 51.0
グレーチング蓋 (3種300A用)	N=	27.00	÷	10.00	=	3.00	枚 3.0
コンクリート蓋 (3種500A用)	N=	82.00	÷	0.50	-	9.00	= 155.00 枚 155.0
グレーチング蓋 (3種500A用)	N=	82.00	÷	10.00	=	9.00	枚 9.0
管渠工							
管渠 (ヒューム管Φ500)	L=	平面図より 6.00			=	6.00	m 6.0
集水枥工							
集水枥 (500×500A)	N=	平面図より 2.00			=	2.00	基 2.0
間詰めコンクリート (t=10cm)	A1=	平面図、標準断面図より 27.00 × 0.10 ※No. 0からNo. 1付近左側27m 平均幅0.1m			=	2.70	m ²
	A2=	12.00 × 0.50 ※No. 1+10からNo. 2付近左側12m 平均幅0.5m			=	6.00	m ²
	A3=	42.00 × 0.40 ※No. 0からNo. 2付近左側42m 平均幅0.4m			=	16.80	m ²
					Σ =	25.50	m ² 25.5

U 型 側 溝 (3 種 300A)

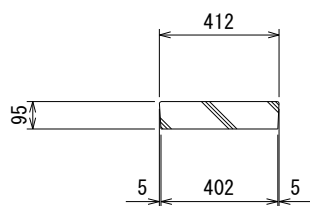
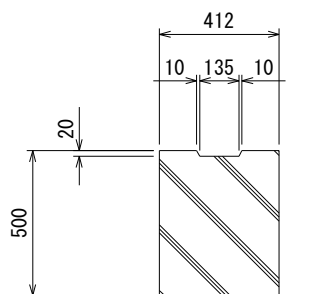
(10m当り)

U型側溝 (3種300A)
三重県認定リサイクル製品



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 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

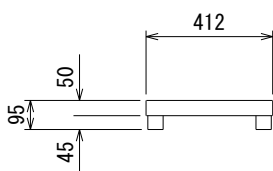
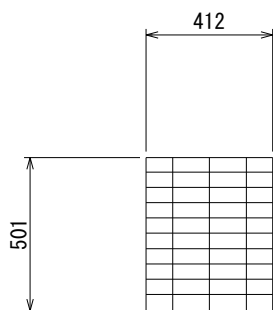
(1枚当り)



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>	$N = \frac{1000}{L \times B} = \frac{1000}{500 \times 300} = 1.000$ (L=500, 参考重量=45.0kg/枚)	枚	1.00

(1枚当り)

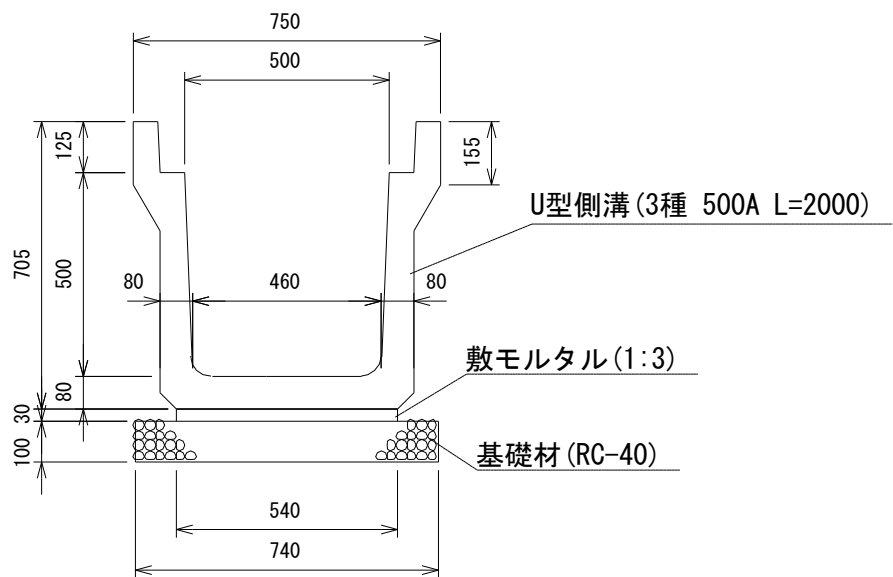


W=16.5kg/枚

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	$N = \frac{L}{参考重量} = \frac{500}{16.5} \approx 30.3$ (L=500, 参考重量=16.5kg/枚)	枚	1.00

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 ³	0.16
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.740 \times 10.000 = 7.400$	m ²	7.40
基面整正	$A = 0.740 \times 10.000 = 7.400$	m ²	7.40

(1枚当り)

Technical drawing of a mechanical part showing front and side views with dimensions.

Front View (Left):

- Overall width: 500
- Overall height: 622
- Bottom flange thickness: 20
- Top flange thickness: 10
- Distance from right edge to start of cutout: 10
- Width of cutout: 135
- Distance from end of cutout to right edge: 10

Side View (Right):

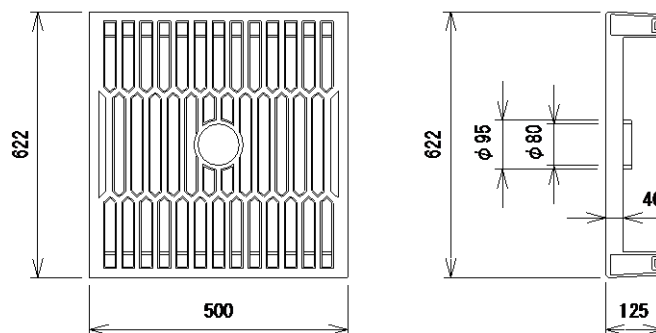
- Overall height: 622
- Overall width: 125
- Bottom flange thickness: 5
- Distance from bottom flange to start of cutout: 5
- Distance from end of cutout to top flange: 5
- Distance from right edge to start of cutout: 612

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 (3種, B=500) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	$N = \frac{1.000}{1.000} = 1.000$ (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, 500)

(1枚当り)

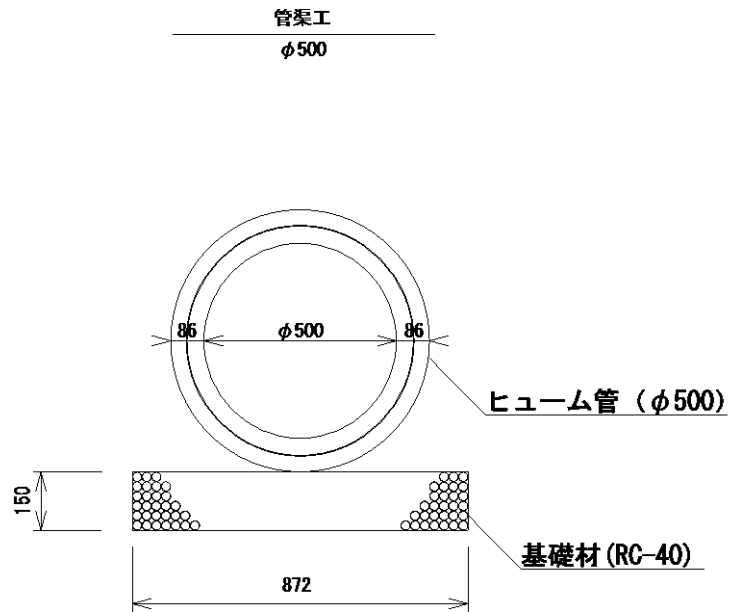
ダクタイルグレーチング蓋 (U型側溝3種500用)
(志摩市章マーク入)



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

管 渠 (φ 500)

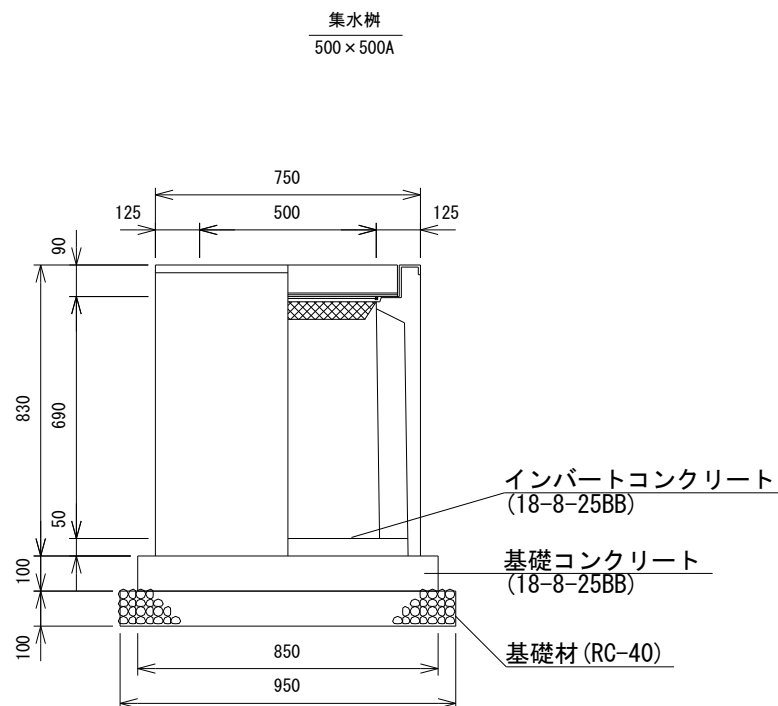
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
ヒューム管 (φ 500)	L= 10.000 = 10.000	m	10.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.827 × 10.000 = 8.270	m ²	8.27
基面整正	A= 0.827 × 10.000 = 8.270	m ²	8.27

集水樹 (500 × 500A)

(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU樹相当品 (500×500A)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=374kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 500×500)	N= 1.000 × 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 ³	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 ³	0.72
同上型枠	A= 0.850 × 0.100 × 4.000 × 10.000 = 3.400	m ²	3.40
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.950 × 0.950 × 10.000 = 9.025	m ²	9.03
基面整正	A= 0.950 × 0.950 × 10.000 = 9.025	m ²	9.03

間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m2当り)

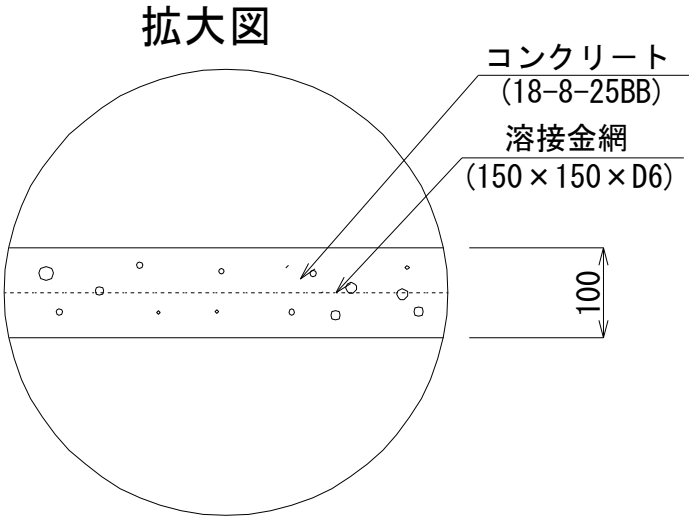
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	V= 10.000 × 0.100 = 1.000	m ³	1.00
目地材 (瀝青繊維質目地板, t=10mm)	N= 10.000 ÷ (0.333 × 10.000) = 3.003 A= 0.333 × 0.100 × 3.003 = 0.100 ※概ね10m毎に目地を設置する。 ※平均幅0.333m	箇所 m ²	0.10

舗 装 工 計 算 書					(一式当り)			
アスファルト舗装工	車道舗装	表層 (t=50mm)	面積計算書より					
			A= 320.61	=	320.61			
				Σ	=	320.61	m ²	320.6
		路盤 (M-30, t=100mm)	面積計算書より					
	A= 320.61		=	320.61				
			Σ	=	320.61	m ²	320.6	
	乗り入れ復旧	A= 6.00 × 1.00 ※左側No. 1+10付近 延長6m、幅1m		=	6.00	m ²		
				Σ	=	6.00	m ²	6.0

舖裝面積計算書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			路 盤					
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	4.90			4.90					
NO. 0+13.5	NO. 0 + 13.50	13.50	5.90	5.40	72.90	5.90	5.40	72.90			
NO. 0+14.3	NO. 0 + 14.30	0.80	5.90	5.90	4.72	5.90	5.90	4.72			
NO. 1	NO. 1	5.70	5.90	5.90	33.63	5.90	5.90	33.63			
NO. 2	NO. 2	20.00	4.90	5.40	108.00	4.90	5.40	108.00			
NO. 2+12.3	NO. 2 + 12.30	12.30	4.80	4.85	59.66	4.80	4.85	59.66			
NO. 2+18.3	NO. 2 + 18.30	6.00	7.00	5.90	35.40	7.00	5.90	35.40			
NO. 2+19.2	NO. 2 + 19.20	0.90	7.00	7.00	6.30	7.00	7.00	6.30			
合計		59.20			320.61			320.61			

乗入復旧

(100m2当り)



名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB, t=10cm)	V=	100.000 × 0.100	= 10.000	m ³	10.00
溶接金網 (150×150×D6)	A=		= 100.000	m ²	100.00

構 造 物 撤 去 工 計 算 書

(一式当り)

コンクリート 構造物取壊し (無筋)	面積計算書より V= 15.39	= 15.39	m ³	15.4
		Σ = 15.39	m ³	
アスファルト 舗装版取壊し	面積計算書より A= 320.61	= 320.61	m ²	320.6
		Σ = 320.61	m ²	
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 4.90 + 7.00 ※No.0横断：4.9m、No.+13.5横断：7.0m	= 11.90	m	11.9
		Σ = 11.90		
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= 15.39	= 15.39	m ³	15.4
		Σ = 15.39		
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより V= 320.61 × 0.05	= 16.03	m ³	16.0
		Σ = 16.03		
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より V= 15.39	= 15.39	m ³	15.4
		Σ = 15.39		
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より V= 16.03	= 16.03	m ³	16.0
		Σ = 16.03		

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					
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	体 積 (m ³)
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	4.90			0.26					
NO. 0+13.5	NO. 0 + 13.50	13.50	5.90	5.40	72.90	0.26	0.26	3.51			
NO. 0+14.3	NO. 0 + 14.30	0.80	5.90	5.90	4.72	0.26	0.26	0.21			
NO. 1	NO. 1	5.70	5.90	5.90	33.63	0.26	0.26	1.48			
NO. 2	NO. 2	20.00	4.90	5.40	108.00	0.26	0.26	5.20			
NO. 2+12.3	NO. 2 + 12.30	12.30	4.80	4.85	59.66	0.26	0.26	3.20			
NO. 2+18.3	NO. 2 + 18.30	6.00	7.00	5.90	35.40	0.26	0.26	1.56			
NO. 2+19.2	NO. 2 + 19.20	0.90	7.00	7.00	6.30	0.26	0.26	0.23			
合計		59.20			320.61			15.39			

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工

交通誘導警備員A・B

$$N=$$

1.00

$$=$$

1.00

式

1.0