

# 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	舗装工より $V_1 = 320.61 \times 0.10$	=	32.06		
		$\Sigma$	= 32.06	$m^3$	32.1
床掘	計算書より $V_1 = 92.21$	=	92.21		
		$\Sigma$	= 92.21	$m^3$	92.2
埋戻し	計算書より $V_1 = 61.21$	=	61.21		
		$\Sigma$	= 61.21	$m^3$	61.2
掘削床掘総計	掘削	V	= 32.06		
	床掘	V	= 92.21		
		$\Sigma$	= 124.27	$m^3$	124.3
盛土埋戻し総計	盛土	V	= 0.00		
	埋戻し	V	= 61.21		
		$\Sigma$	= 61.21	$m^3$	61.2
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻し ) / 0.9				
	$V = 124.27 - 61.21 / 0.9$	=	56.26	$m^3$	56.3

# 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 <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	0.94			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

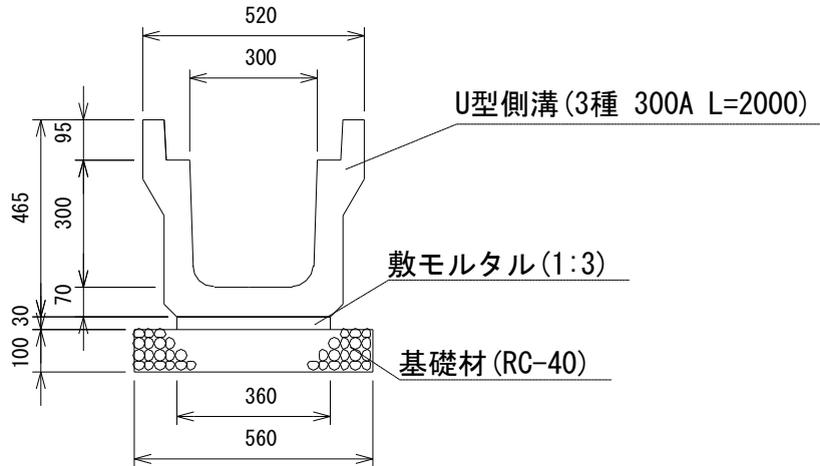
(一式当り)

側溝工					
U型側溝 (3種300A)	平面図より L= 13.50 + 13.50	=	27.00	m	27.0
U型側溝 (3種500A)	平面図より L= 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)	平面図より L= 6.00	=	6.00	m	6.0
集水枡工					
集水枡 (500×500A)	平面図より N= 2.00	=	2.00	基	2.0
間詰めコンクリート (t=10cm)	平面図、標準断面図より A1= 27.00 × 0.10 ※No. 0からNo. 1付近左側27m 平均幅0.1m	=	2.70	m <sup>2</sup>	
	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 <sup>2</sup>	
	A3= 42.00 × 0.40 ※No. 0からNo. 2付近左側42m 平均幅0.4m	=	16.80	m <sup>2</sup>	
	Σ	=	25.50	m <sup>2</sup>	25.5

# U 型 側 溝 ( 3 種 300A)

(10m当り)

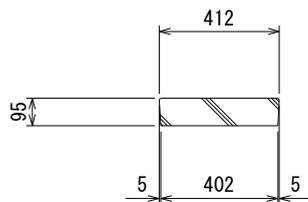
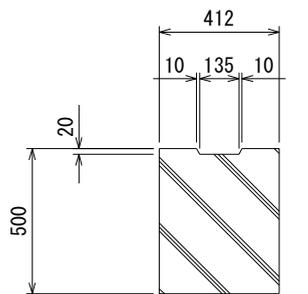
U型側溝 (3種300A)  
三重県認定リサイクル製品



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>	$N = 10.000 \div 2.000$ ( L=2000, 参考重量=419kg/個 )	= 5.000	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

# U 型 側 溝 コンクリート蓋 (3種 300)

(1枚当り)

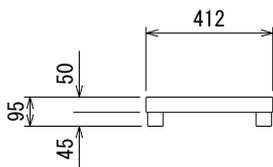
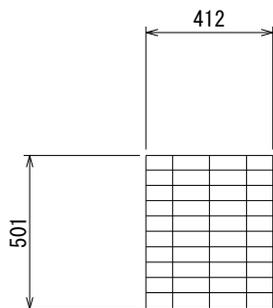


W=45kg/枚

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>	$N =$ ( L=500, 参考重量=45.0kg/枚 )	$= 1.000$ 枚	1.00

# U 型 側 溝 グレーチング蓋 (T-25, 300)

(1枚当り)

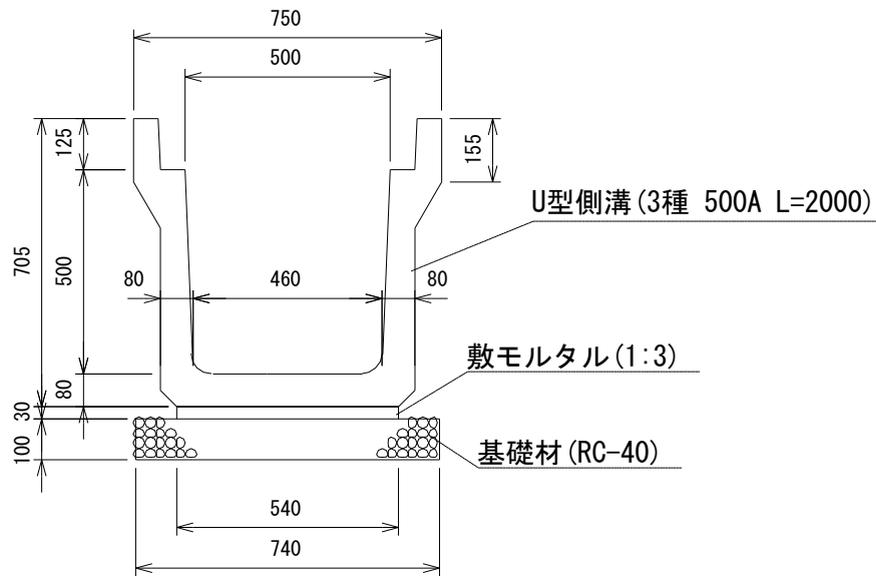


W=16.5kg/枚

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

# U 型 側 溝 ( 3 種 500A )

(10m当り)

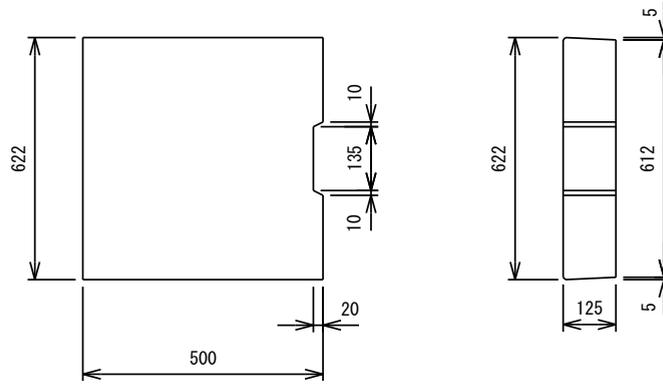


名 称	計 算	単 位	数 量
U型側溝 (3種500A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ ( L=2000, 参考重量=699kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.540 \times 0.030 \times 10.000 = 0.162$	m <sup>3</sup>	0.16
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.740 \times 10.000 = 7.400$	m <sup>2</sup>	7.40
基面整正	$A = 0.740 \times 10.000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

# U 型 側 溝 コ ン ク リ ー ト 蓋 ( 3 種 500 )

(1枚当り)

コンクリート蓋 (U型側溝3種500用)  
三重県認定リサイクル製品

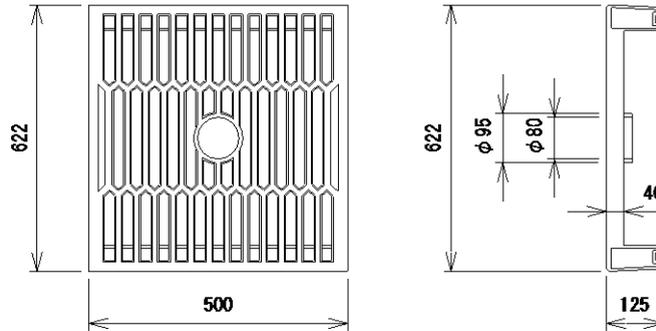


名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート蓋 (3種, B=500) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	$N =$ ( L=500, 参考重量=45.0kg/枚 )	= 1.000 枚	1.00

# U 型 側 溝 グレーチング蓋 (T-25, 500)

(1枚当り)

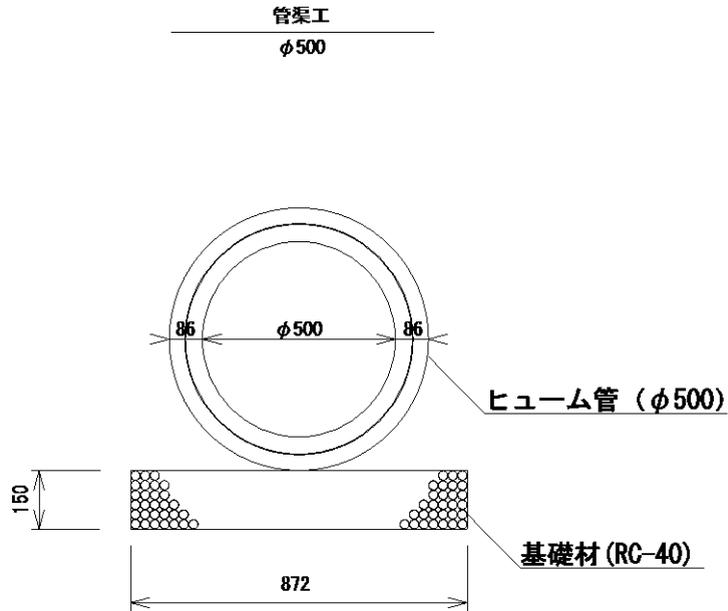
**ダクタイルグレーチング蓋 (U型側溝3種500用)**  
(志摩市章マーク入)



名 称	計 算	単 位	数 量
グレーチング蓋 (ダクタイル, T-25, 500) (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 )	= 1.000 枚	1.00

# 管 渠 ( φ 500 )

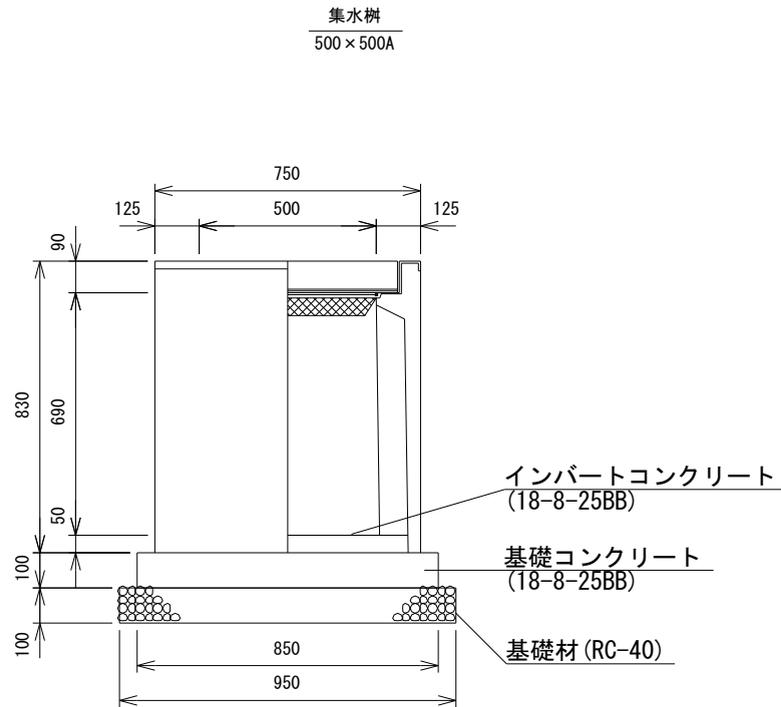
(10m当り)



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 <sup>2</sup>	8.27
基面整正	A= 0.827 × 10.000 = 8.270	m <sup>2</sup>	8.27

集水枿 ( 500 × 500A )

(10基当り)



名称	計	算	単位	数量
側溝用PU枿相当品 (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

# 間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m<sup>2</sup>当り)

名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 10.000 \times 0.100 = 1.000$	m <sup>3</sup>	1.00
目地材 <small>(瀝青繊維質目地材, t=10mm)</small>	$N = 10.000 \div (0.333 \times 10.000) = 3.003$ $A = 0.333 \times 0.100 \times 3.003 = 0.100$ ※概ね10m毎に目地を設置する。 ※平均幅0.333m	箇所 m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	320.6
路盤 (M-30, t=100mm)	面積計算書より A= 320.61	= 320.61  Σ = 320.61	m <sup>2</sup>	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  Σ = 6.00	m <sup>2</sup>  m <sup>2</sup>	6.0

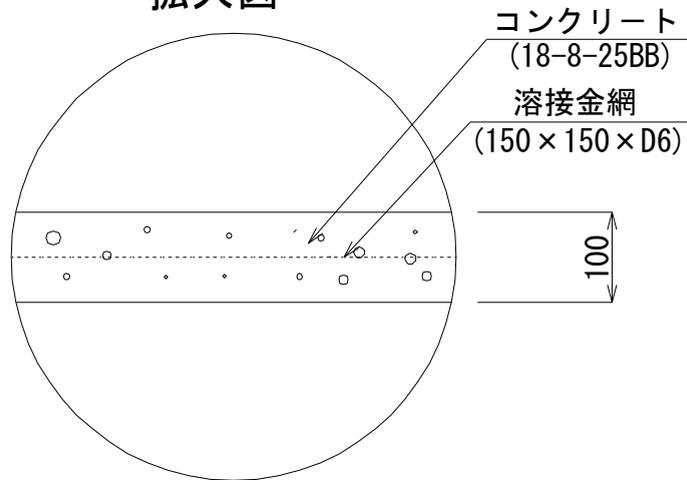
舖 裝 面 積 計 算 書

測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			路 盤			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <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	4.90			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

(100m<sup>2</sup>当り)

拡大図



名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB, t=10cm)	$V = 100.000 \times 0.100 = 10.000$	m <sup>3</sup>	10.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = \quad \quad \quad = 100.000$	m <sup>2</sup>	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 $V = 15.39$	$=$	$15.39$	$m^3$		
		$\Sigma$	$=$	$15.39$	$m^3$	15.4
アスファルト 舗装版取壊し	面積計算書より $A = 320.61$	$=$	$320.61$	$m^2$		
		$\Sigma$	$=$	$320.61$	$m^2$	320.6
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	$=$	$11.90$			
		$\Sigma$	$=$	$11.90$	$m$	11.9
運搬処理工						
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより $V = 15.39$	$=$	$15.39$			
		$\Sigma$	$=$	$15.39$	$m^3$	15.4
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより $V = 320.61 \times 0.05$	$=$	$16.03$			
		$\Sigma$	$=$	$16.03$	$m^3$	16.0
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より $V = 15.39$	$=$	$15.39$			
		$\Sigma$	$=$	$15.39$	$m^3$	15.4
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より $V = 16.03$	$=$	$16.03$			
		$\Sigma$	$=$	$16.03$	$m^3$	16.0



# 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