

数量計算書(1)

工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
市道六地藏線							
道路土工				式	1		
	掘削工			式	1		
		掘削		m3	59		
	作業土工			式	1		
		床掘		m3	14		
		埋戻し	RC-40	m3	13		
	残土処理工			式	1		
		残土処理		m3	58		
排水構造物工				式	1		
	側溝工			式	1		
		U型側溝	3種, 250	m	5		
		U型側溝	3種, 300A	m	2		
		横断暗渠側溝	250	m	4		
		横断側溝	G300A	m	1		
		VS横断側溝	300×300	m	4		
		コンクリート蓋 (U型側溝 250)		枚	9		
		グレーチング蓋 (U型側溝 250)	ダクタイト 志摩市章マーク入り	枚	1		
		コンクリート蓋 (U型側溝 300A)		枚	3		
		グレーチング蓋 (U型側溝 300A)	ダクタイト 志摩市章マーク入り	枚	1		
	集水柵工			式	1		
		集水柵	300×300A	基	1		
		集水柵	500×500A	基	1		
舗装工				式	1		
	アスファルト 舗装工			式	1		
		路盤	粒度調整碎石 M-30, t=100mm	m2	586		
		表層	再生密粒度アスコン TOP13, t=40mm	m2	586		



# 土 工 計 算 書

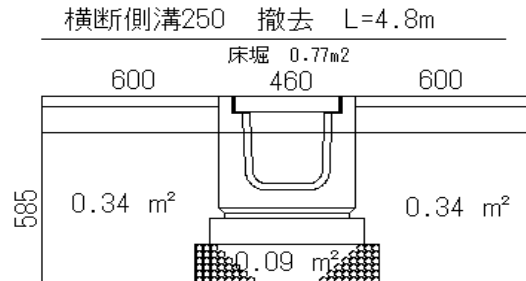
(一式当り)

掘削

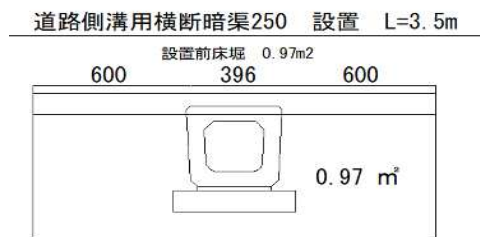
路盤より  
 $V1 = 586.33 \times 0.10 = 58.63$  m3

床掘

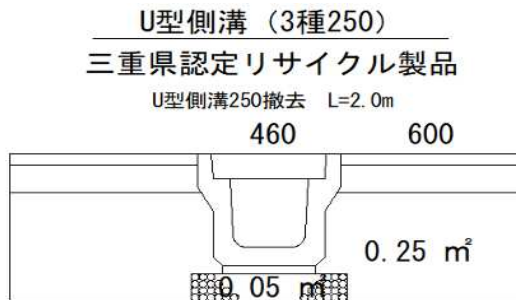
横断側溝250撤去 (No.1+6.2付近)  
 $V1 = 0.77 \times (4.80 - 0.60) = 3.23$  m3  
 集水柵500分控除



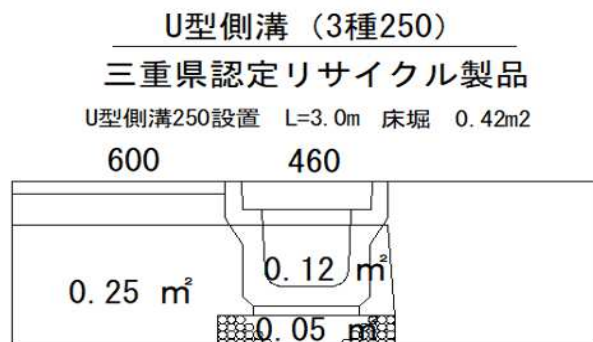
道路側溝用横断暗渠250設置 (No.1+6.2付近)  
 $V2 = 0.97 \times (3.50 - 1.20) = 2.23$  m3  
 集水柵300、500分控除



U型側溝250撤去設置 (No.1+6.2付近)  
 $V3 = 0.30 \times (2.00 - 0.60) = 0.42$  m3  
 集水柵500分控除

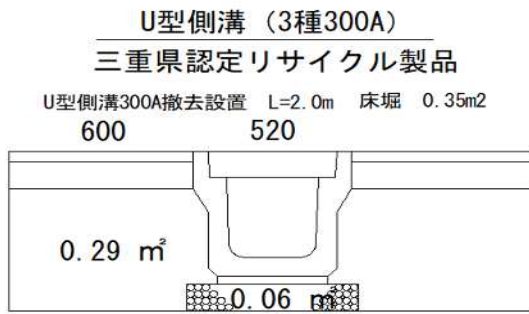


U型側溝250設置 (No.1+6.2付近)  
 $V4 = 0.42 \times (3.00 - 0.60) = 1.01$  m3  
 集水柵300分控除

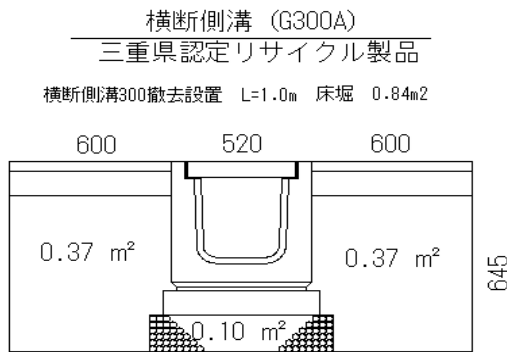


m3 58.6

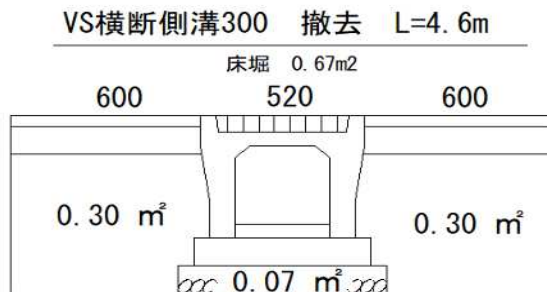
U型側溝300撤去設置 (No.1+6.2付近)  
 $V5 = 0.35 \times (2.00 - 0.60) = 0.49$   
 集水桝500分控除



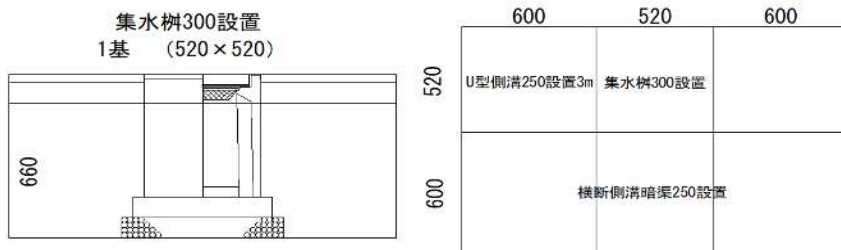
横断側溝G300A撤去設置 (No.1+6.2付近)  
 $V6 = 0.84 \times (1.00 - 0.60) = 0.34$   
 集水桝500分控除



VS横断側溝300撤去 (No.5+17.3付近)  
 $V7 = 0.67 \times 4.60 = 3.08$

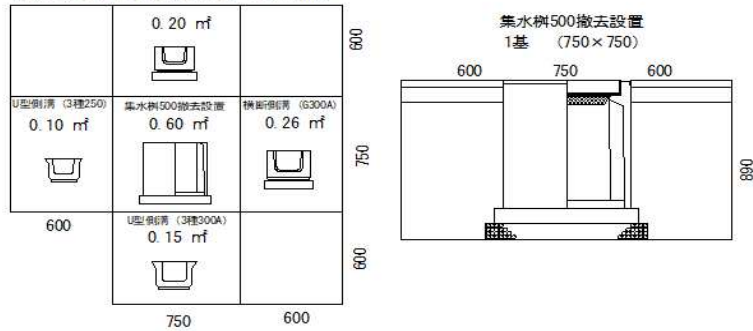


集水桝300設置 (No.1+6.2付近)  
 $V8 = 1.72 \times 1.12 \times 0.66 = 1.27$



集水桝500撤去設置 (No.1+6.2付近)  
 $V9 = (1.95 \times 1.95 - 0.60 \times 0.60) \times 0.890 = 3.06$   
 既設側溝控除  
 $0.10 \times 0.60 + 0.15 \times 0.60 + 0.20 \times 0.60 +$   
 $0.26 \times 0.60 + 0.60 \times 0.75 = 0.88$

集水桝500床堀 周囲60cm 既設側溝控除  
 床堀 (1.95×1.95-0.6×0.6) × 高さ0.89



= 2.18

$\Sigma = 14.25$

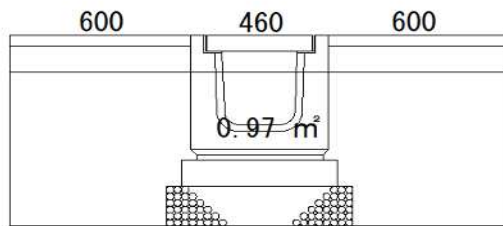
m3 14.3

埋戻し

横断側溝250撤去 (No.1+6.2付近)  
 $V1 = 0.97 \times (4.80 - 0.60) = 4.07$   
 集水桝500分控除

横断側溝250 撤去 L=4.8m

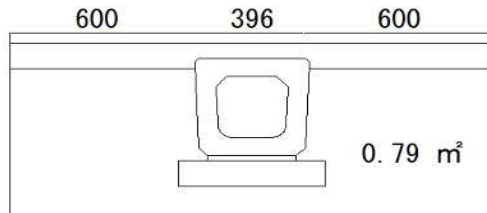
撤去後埋戻し 0.97m<sup>2</sup>



暗渠横断側溝250設置 (No.1+6.2付近)  
 $V2 = 0.79 \times (3.50 - 1.20) = 1.82$   
 集水桝300、500分控除

道路側溝用横断暗渠250 設置 L=3.5m

埋戻し 0.79m<sup>2</sup>

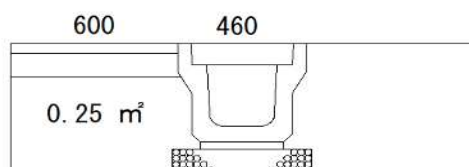


U型側溝250設置 (No.1+6.2付近)  
 $V3 = 0.25 \times (5.00 - 1.20) = 0.95$   
 集水桝300、500分控除

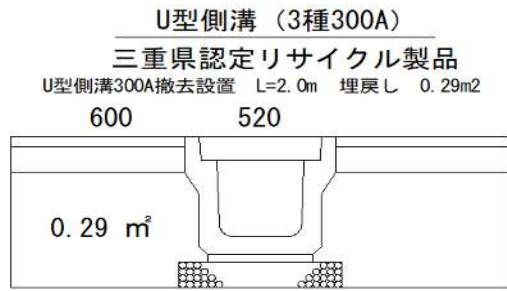
U型側溝 (3種250)

三重県認定リサイクル製品

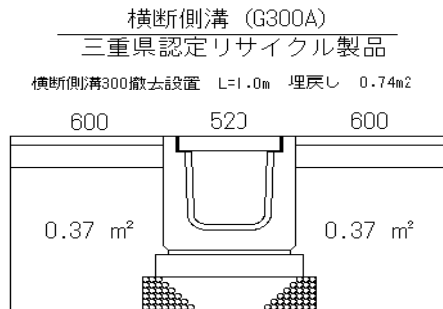
U型側溝250設置 L=5.0m



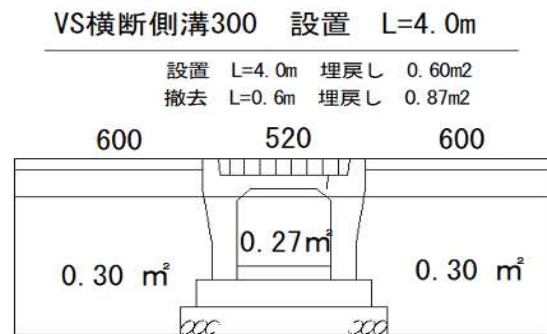
U型側溝300A設置 (No.1+6.2付近)  
 $V4 = 0.29 \times (2.00 - 0.60) =$  0.41  
 集水桝500分控除



横断側溝G300A設置 (No.1+6.2付近)  
 $V5 = 0.74 \times (1.00 - 0.60) =$  0.30  
 集水桝500分控除

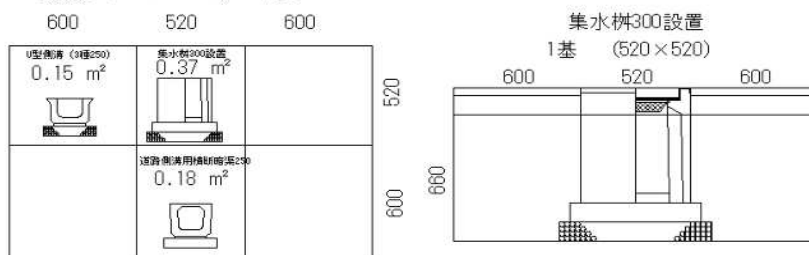


VS横断側溝300設置 (No.5+17.3付近)  
 $V6 = 0.60 \times 4.00 + 0.87 \times 0.60 =$  2.92



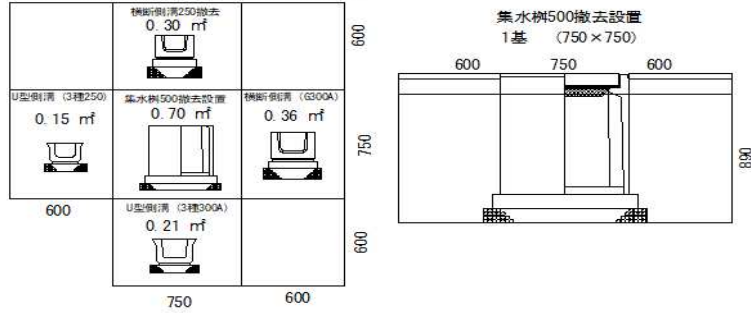
集水桝300設置 (No.1+6.2付近)  
 $V7 = 1.72 \times 1.12 \times 0.66 =$  1.27  
 側溝控除  
 $0.15 \times 0.60 + 0.37 \times 0.52 + 0.18 \times 0.60 =$  0.39  
 = 0.88

集水桝300埋戻し 周囲60cm 既設側溝控除  
 埋戻し (1.72×1.12) ×高さ0.66



集水桝500設置埋戻し (No.1+6.2付近)  
 $V8 = (1.95 \times 1.95 - 0.60 \times 0.60) \times 0.89 = 3.06$   
 側溝控除  
 $0.30 \times 0.60 + 0.15 \times 0.60 + 0.70 \times 0.75$   
 $+ 0.36 \times 0.60 + 0.21 \times 0.60 = 1.14$

集水桝500埋戻し 周囲60cm 既設側溝控除  
 埋め戻し (1.95×1.95-0.6×0.6) ×高さ0.89



= 1.92

$\Sigma = 13.27$  m3 13.3

掘削床掘総計

掘削  $V = 58.63$

床掘  $V = 14.25$

$\Sigma = 72.88$  m3

盛土埋戻総計

盛土  $V = 0.00$

埋戻し  $V = 13.27$

$\Sigma = 13.27$  m3

残土処理

(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9

$V = 72.88 - 13.27 / 0.9 = 58.14$  m3 58.1

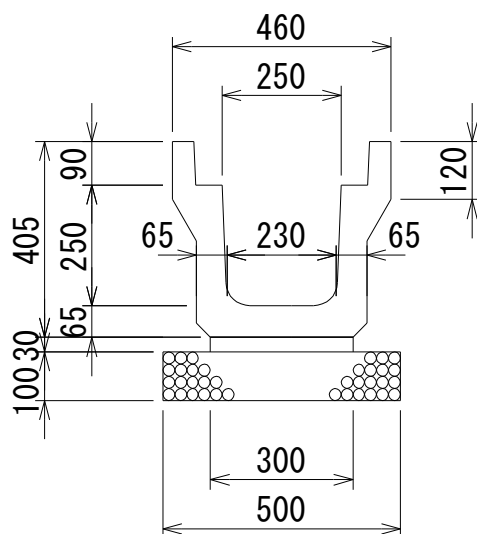
# 排水構造物工計算書

(一式当り)

側溝工					
U型側溝 (3種250)	平面図より L= 5.00		= 5.00	m	5.0
U型側溝 (3種300A)	平面図より L= 2.00		= 2.00	m	2.0
道路側溝用横断暗渠250	平面図より L= 3.50		= 3.50	m	3.5
横断側溝 (G300A)	平面図より L= 1.00		= 1.00	m	1.0
VS横断側溝 (300×300)	平面図より L= 4.00		= 4.00	m	4.0
コンクリート蓋 (U型側溝250)	N= 5.00 ÷ 0.50 - 1.00		= 9.00	枚	9.0
グレーチング蓋 (U型側溝250)	N= 5.00 ÷ 10.00		= 1.00	枚	1.0
コンクリート蓋 (U型側溝300A)	N= 2.00 ÷ 0.50 - 1.00		= 3.00	枚	3.0
グレーチング蓋 (U型側溝300A)	N= 2.00 ÷ 10.00		= 1.00	枚	1.0
集水柵工					
集水柵 (300×300A)	平面図より N= 1.00		= 1.00	基	1.0
集水柵 (500×500A)	平面図より N= 1.00		= 1.00	基	1.0

# U 型 側 溝 ( 3 種 250 )

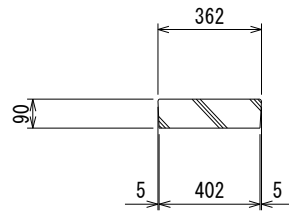
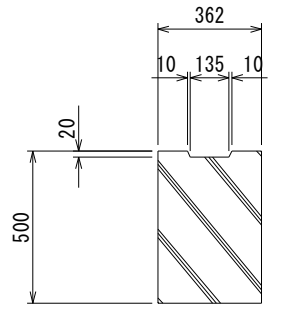
(10m当り)



名 称	計 算	単 位	数 量
U型側溝 (3種250) <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=332kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.000 = 0.090$	m3	0.09
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m2	5.00
基面整正	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m2	5.00

U 型 側 溝  
 コンクリート蓋 (3種 250)

(1枚当り)

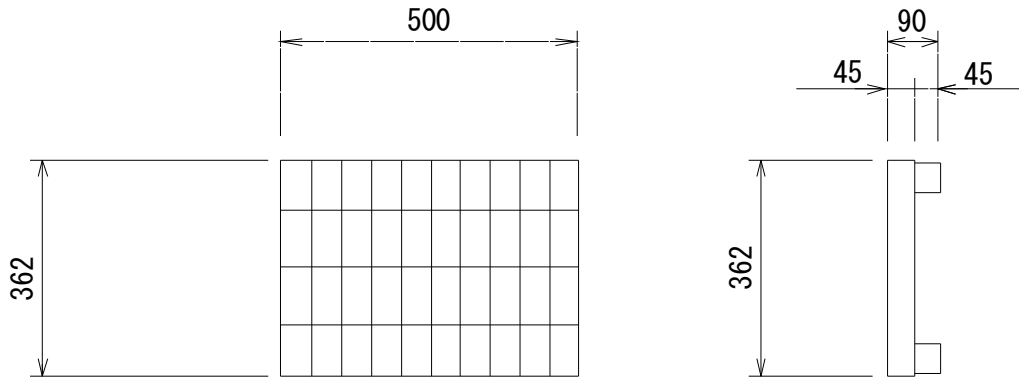


W=37kg/枚

名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート蓋 (3種, B=250) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	N= 1.000 (= 1.000) ( L=500, 参考重量=37.0kg/枚 )	枚	1.00

U 型 側 溝  
 グレーチング蓋 (T-25, 250)

(1枚当り)

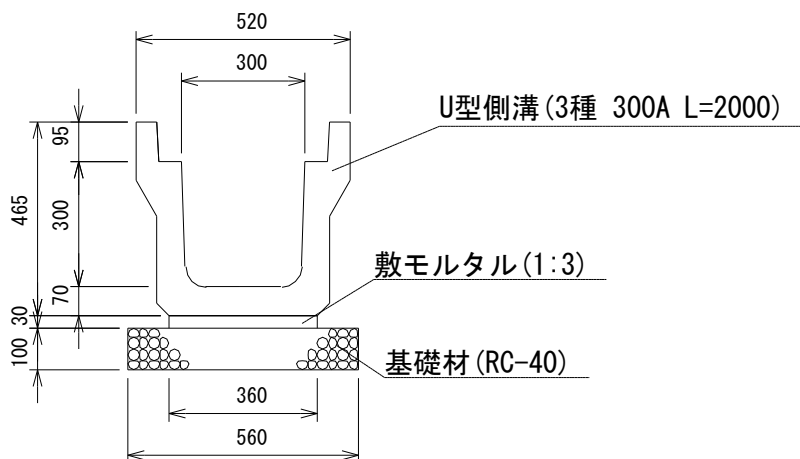


名 称	計 算	単 位	数 量
グレーチング蓋 (タクトイル, T-25, 250) (志摩市章マーク入) 三重県認定リサイクル製品	N= 1.000 (= 1.000) ( L=500, 参考重量=15.0kg/枚 )	枚	1.00

# 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

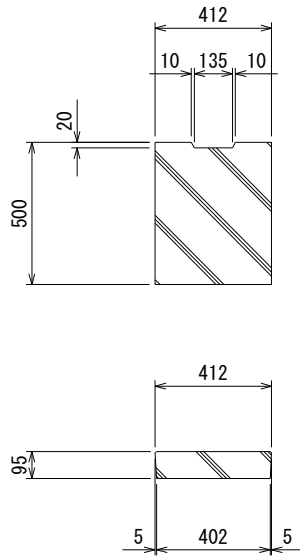


名 称	計 算	単 位	数 量
U型側溝 (3種300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000$ ( L=2000, 参考重量=419kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000$	m <sup>3</sup>	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000$	m <sup>2</sup>	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000$	m <sup>2</sup>	5.60

# U 型 側 溝 コンクリート蓋 (3種 300)

(1枚当り)

0.39

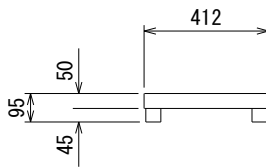
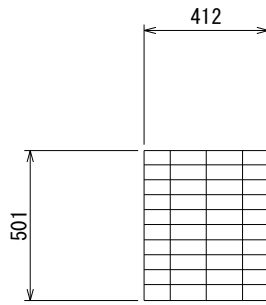


W=45kg/枚

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= 1.000 ( 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)

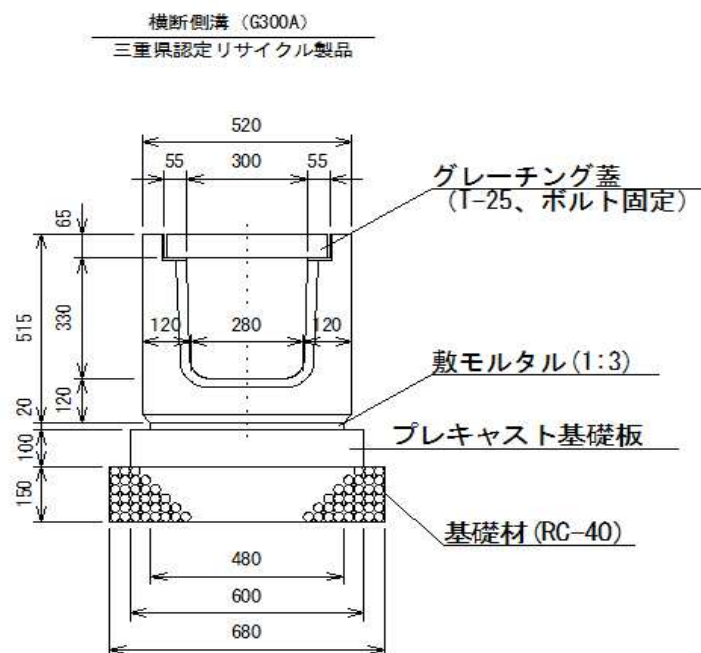


W=16.5kg/枚

名 称	計 算	単 位	数 量
グレーチング蓋 (タクトイル, T-25, 300) (志摩市章マーク入) 三重県認定リサイクル製品	N= 1.000 ( L=500, 参考重量=16.5kg/枚 ) = 1.000	枚	1.00

# 横断側溝 (G300A)

(10m当り)

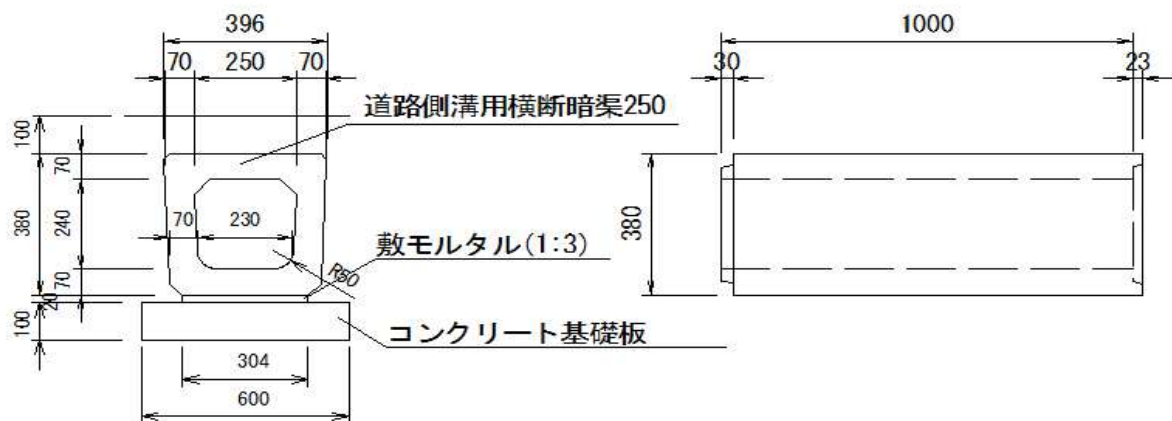


名 称	計 算	単 位	数 量
横断側溝 (G300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 1.000$ ( L=1000, 参考重量=355kg/個 )	個	10.00
横断側溝用 グレーチング蓋	$N = 1.000 \times 10.000$ (参考重量 36.5Kg/枚)	枚	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.480 \times 0.020 \times 10.000$	m <sup>3</sup>	0.10
プレキャスト基礎板	$N = 1.000 \times 10.000$ ( L=1000, 参考重量= 141 kg/個 )	枚	10.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.680 \times 10.000$	m <sup>2</sup>	6.80
基面整正	$A = 0.680 \times 10.000$	m <sup>2</sup>	6.80

# 道路側溝用横断暗渠 (250)

(10m当り)

## 道路側溝用横断暗渠250

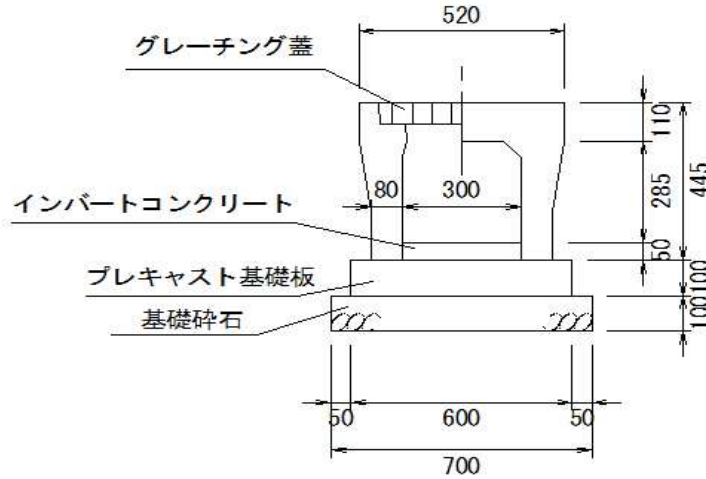


名称	計	算	単位	数量
横断暗渠側溝	$N = 10.000 \div 1.000$ ( L=1000, 参考重量=207kg/個 )	= 10.000	個	10.00
プレキャスト基礎板	$N = 1.000 \times 10.000$ ( L=1000, 参考重量= 141 kg/個 )	= 10.000	枚	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.304 \times 0.020 \times 10.000$	= 0.061	m <sup>3</sup>	0.06

# VS 横断側溝 300 × 300

(10m当り)

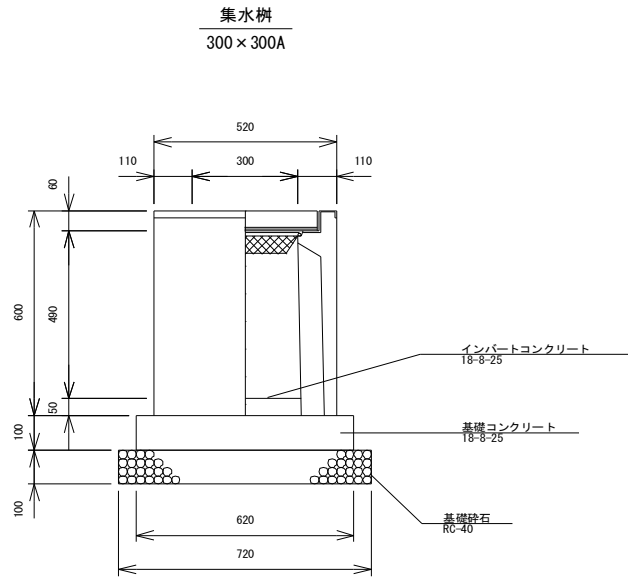
VS横断側溝300×300



名 称	計 算	単 位	数 量
VS横断側溝 (300×300)	N= 10.000 ÷ 2.000 ( L=2000, 参考重量=475kg/個 )	個	5.00
VS横断側溝用 グレーチング蓋	N= 1.000 × 5.000 (参考重量 35.7Kg/枚)	枚	5.00
プレキャスト基礎板	N= 1.000 × 5.000 ¥ ( L=2000, 参考重量= 282 kg/個 )	枚	5.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	A= 0.700 × 10.000	m <sup>2</sup>	7.00
基面整正	A= 0.700 × 10.000	m <sup>2</sup>	7.00
インバートコンクリート 18-8-25BB	V= 0.300 × 0.050 × 10.000	m <sup>3</sup>	0.15

集水枘 ( 300 × 300A )

(10基当り)

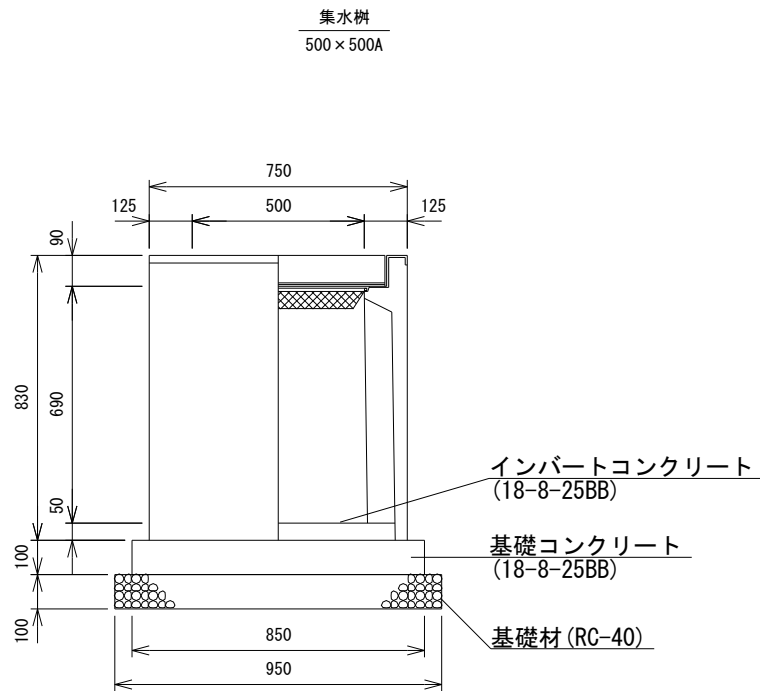


※集水枘の天端勾配は、路面の縦断勾配に合わせて施工すること。

名称	計	算	単位	数量	
側溝用PU枘相当品 (300×300A)	N= 1.000	× 10.000 (参考重量=178kg/基)	= 10.000	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	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	× 0.300 × 0.300 × 10.000	= 0.045	m3	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.620	× 0.620 × 0.100 × 10.000	= 0.384	m3	0.38
同上型枠	A= 0.620	× 0.100 × 4.000 × 10.000	= 2.480	m2	2.48
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.720	× 0.720 × 10.000	= 5.184	m2	5.18
基面整正	A= 0.720	× 0.720 × 10.000	= 5.184	m2	5.18

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)	= 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	m3	0.13
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.850 × 0.850 × 0.100 × 10.000	= 0.723	m3	0.72
同上型枠	A= 0.850 × 0.100 × 4.000 × 10.000	= 3.400	m2	3.40
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.950 × 0.950 × 10.000	= 9.025	m2	9.03
基面整正	A= 0.950 × 0.950 × 10.000	= 9.025	m2	9.03

# 舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工  路盤 (M-30, t=100mm)	舗装面積計算書より A1= 585.45 = 585.45  取り付け範囲復旧 (No.1+6.2付近) A2= 2.00 × 2.80 = 5.60 横断側溝250控除 (No.2付近) A3= 0.46 × 6.00 = 2.76 VS横断側溝300控除 (No.5+17.3付近) A4= 0.52 × 3.77 = 1.96  $\Sigma = 586.33$		m2	586.3
表層 (top13, t=40mm)	舗装面積計算書より A1= 585.45 = 585.45  取り付け範囲復旧 (No.1+6.2付近) A2= 2.00 × 2.80 = 5.60 横断側溝250控除 (No.2付近) A3= 0.46 × 6.00 = 2.76 VS横断側溝300控除 (No.5+17.3付近) A4= 0.52 × 3.77 = 1.96  $\Sigma = 586.33$		m2	586.3

六地藏線 舗 装 面 積 計 算 書														
測 点 名	測 点		距 離 (m)	表 層			路 盤			不 陸 整 正				
				幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)		
NO.0	NO.0	+	0.00	0.00	3.94			3.94						
NO.1	NO.0	+	20.00	20.00	3.35	3.65	73.00	3.35	3.65	73.00				
NO.1+6.2	NO.1	+	6.20	6.20	3.70	3.53	21.89	3.70	3.53	21.89				
NO.2	NO.1+6.2	+	13.80	13.80	3.95	3.83	52.85	3.95	3.83	52.85				
NO.3	NO.2	+	20.00	20.00	3.76	3.86	77.20	3.76	3.86	77.20				
NO.4	NO.3	+	20.00	20.00	3.80	3.78	75.60	3.80	3.78	75.60				
NO.5	NO.4	+	20.00	20.00	3.31	3.56	71.20	3.31	3.56	71.20				
NO.5+17.3	NO.5	+	17.30	17.30	3.77	3.54	61.24	3.77	3.54	61.24				
NO.6	NO.5+17.3	+	2.70	2.70	3.70	3.74	10.10	3.70	3.74	10.10				
NO.7	NO.6	+	20.00	20.00	3.28	3.49	69.80	3.28	3.49	69.80				
NO.7+13.1	NO.7	+	13.10	13.10	7.80	5.54	72.57	7.80	5.54	72.57				
合計				153.10			585.45			585.45				

# 縁石工計算書

(一式当り)

縁石工

アスカーブ設置

平面図より (右側のみ)  
L= 23.00 + 38.00

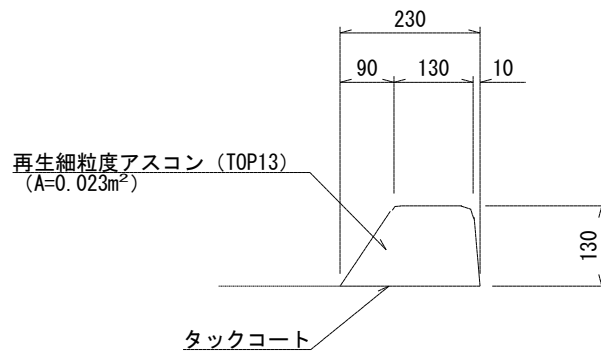
= 61.00

m

61.0

# ア ス カ ー ブ

(10m当り)



名 称	計 算	単 位	数 量
再生細粒度As (TOP13)	V= 0.023 × 10.00 = 0.230	m <sup>3</sup>	0.23
タックコート	A= 0.230 × 10.00 = 2.300	m <sup>2</sup>	2.30

# 構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物取壊し工

コンクリート  
構造物取壊し  
(無筋)

U型側溝250撤去 (No.1+6.2付近)

$$V1 = 0.07 \times 2.00 = 0.14$$

U型側溝250蓋撤去 (No.1+6.2付近)

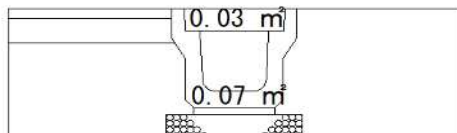
$$V2 = 0.03 \times 4.00 = 0.12$$

**U型側溝 (3種250) 撤去設置**

**三重県認定リサイクル製品**

コンクリート取壊し (U型側溝250) 0.07m<sup>2</sup> L=2.0m

コンクリート取壊し (コンクリート蓋) 0.03m<sup>2</sup> N=4.0枚



U型側溝300A撤去 (No.1+6.2付近)

$$V3 = 0.09 \times 2.00 = 0.18$$

U型側溝300A蓋撤去 (No.1+6.2付近)

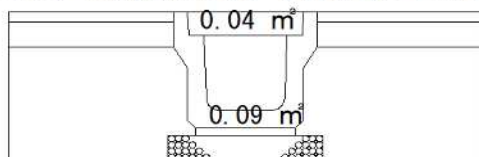
$$V4 = 0.04 \times 4.00 = 0.16$$

**U型側溝 (3種300A) 撤去設置**

**三重県認定リサイクル製品**

コンクリート取壊し (U型側溝300A) 0.09m<sup>2</sup> L=2.0m

コンクリート取壊し (コンクリート蓋) 0.04m<sup>2</sup> N=4.0枚



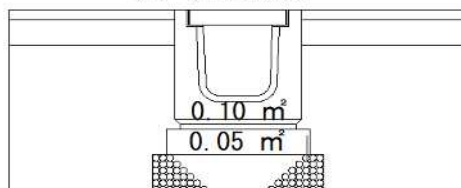
横断側溝250撤去 (No.1+6.2付近)

$$V5 = 0.15 \times 4.80 = 0.72$$

**横断側溝250 撤去 L=4.8m**

コンクリート取壊し 0.15m<sup>2</sup>

グレーチング蓋回収



横断側溝G300A撤去 (No.1+6.2付近)

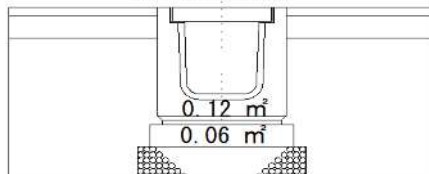
$$V6 = 0.18 \times 1.00 = 0.18$$

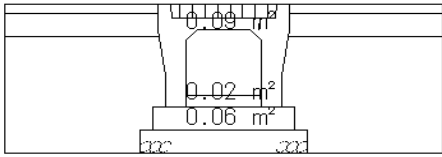
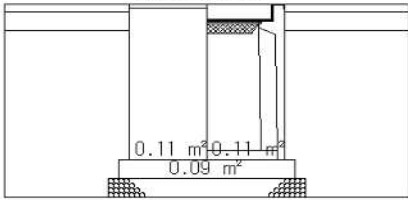
**横断側溝 (G300A) 撤去設置**

**三重県認定リサイクル製品**

コンクリート取壊し (U型側溝G300A) 0.18m<sup>2</sup> L=1.0m

グレーチング蓋回収



	VS横断側溝300撤去 (No.5+17.3付近)	$V7= 0.17 \times 4.60 = 0.78$		
	<p>VS横断側溝300 撤去 L=4.6m</p> <p>コンクリート取壊し 0.17m<sup>2</sup></p> <p>グレーチング蓋回収</p> 			
	集水枡500撤去 (No.1+6.2付近)	$V8= 0.31 \times 0.75 = 0.23$		
	<p>集水枡500撤去設置</p> <p>1基 (750×750)</p> <p>コンクリート取壊し 0.31m<sup>2</sup></p> <p>グレーチング蓋回収</p> 	$\Sigma = 2.51$	m <sup>3</sup>	2.5
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	平面図より $L= 3.94 + 2.80 + 5.15 + 7.80 = 19.69$		m	19.7
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	取壊し数量計算書より $A1= 585.45 = 585.45$			
	取り付け範囲復旧 (No.1+6.2付近) $A2= 2.00 \times 2.80 = 5.60$			
	横断側溝250控除 (No.1+6.2付近) $A3= 0.46 \times 4.80 = 2.21$			
	横断側溝250控除 (No.2付近) $A4= 0.46 \times 6.00 = 2.76$			
	VS横断側溝300控除 (No.5+17.3付近) $A5= 0.52 \times 3.77 = 1.96$			
	$\Sigma = 584.12$		m <sup>2</sup>	584.1
運搬処理工 殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより $V= 2.51 = 2.51$		m <sup>3</sup>	2.5
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより $V1= 584.12 \times 0.04 = 23.36$			
	アスカーブ撤去より (左側+右側) $V2= 0.0234 \times 99.00 = 2.32$			
	上辺13cm、下辺23cm、高さ13cm $\Sigma = 25.68$		m <sup>3</sup>	25.7
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より $V= 2.51 = 2.51$		m <sup>3</sup>	2.5
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より $V= 25.68 = 25.68$		m <sup>3</sup>	25.7



# 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