

土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	取壊し面積計算書より V= 535.23 × 0.10	=	53.52	m ³	53.5
床掘	平面図・標準断面図より (右側) V1= 0.34 × 92.20	=	31.35		
	平面図・標準断面図より (左側) V2= 0.34 × 92.20	=	31.35		
	図1より (側溝300A) V3= 0.36 × 1.00	=	0.36		
	図2より (横断側溝 (G300A)) V4= 0.95 × 5.50	=	5.23		
	図3より (集水桝 (400×400A)) V5= 0.74 × 0.63 × 2.00	=	0.93		
		Σ	= 69.22	m ³	69.2
埋戻し	平面図・標準断面図より (右側) V1= 0.35 × 92.20	=	32.27		
	平面図・標準断面図より (左側) V2= 0.35 × 92.20	=	32.27		
	図1より (側溝300A) V3= 0.35 × 1.00	=	0.35		
	図2より (横断側溝 (G300A)) V4= 0.84 × 5.50	=	4.62		
	図3より (集水桝 (400×400A)) V5= 0.59 × 0.63 × 2.00	=	0.74		
		Σ	= 70.25	m ³	70.3
掘削床掘総計	掘削	V	= 53.52		
	床掘	V	= 69.22		
		Σ	= 122.74	m ³	122.7

土 工 計 算 書

(一式当り)

盛土埋戻総計

埋戻し

$V = 70.25$

m³

70.3

残土処理

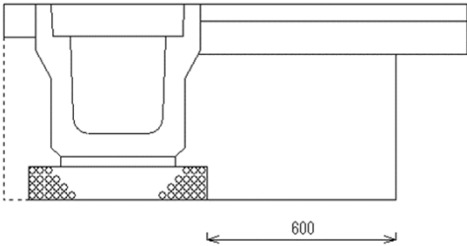
$(\text{掘削} + \text{床掘}) - (\text{盛土} + \text{埋戻}) / 0.9$

$V = 53.52 + 69.22 - 70.25 / 0.9 = 44.68$

m³

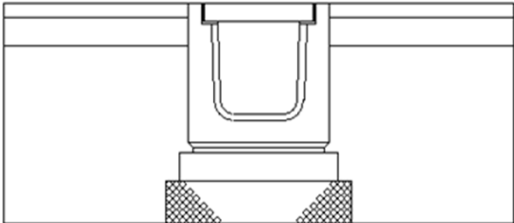
44.7

図1



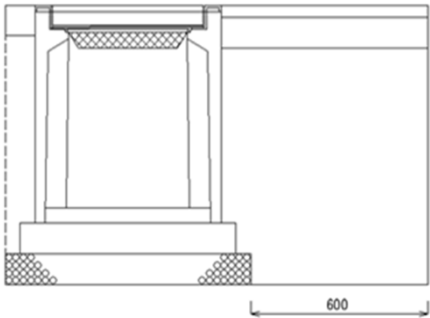
床掘	0.36
埋戻し (流用土)	0.35

図2



床掘	0.95
埋戻し (流用土)	0.84

図3



床掘	0.74
埋戻し (流用土)	0.59

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 92.20	+	92.20	+	1.00	= 185.40 m 185.4
現場打ち コンクリート	N=	平面図より 2.00					= 2.00 箇所 2.00
横断側溝 (G300A)	L=	平面図より 5.50					= 5.50 m 5.5
コンクリート蓋	N=	185.40	÷	0.50	-	19.00	= 352.00 枚 352.0
グレーチング蓋	N=	185.40	÷	10.00			= 19.00 枚 19.0
集水枥工							
集水枥 (400×400A)	N=	平面図より 2.00					= 2.00 基 2.0
防草コンクリート							
張りコンクリート (t=100)	A=	0.10	×	185.40			= 18.54 m ² 18.5

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

車道舗装

路盤
(M-30, t=100mm)

舗装面積計算書（表層）より
A= 524.19

= 524.19

m²

524.2

表層
(t=50mm)

舗装面積計算書（表層）より
A= 524.19

= 524.19

m²

524.2

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 (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	5.58								
NO. 1	NO. 1 + 0.00	20.00	5.58	5.58	111.60						
NO. 2	NO. 2 + 0.00	20.00	5.63	5.61	112.20						
NO. 3	NO. 3 + 0.00	20.00	5.68	5.66	113.20						
NO. 4	NO. 3 + 0.00	20.00	5.68	5.68	113.60						
NO. 4+12.00	NO. 4 + 12.00	12.00	5.68	5.68	68.16						
NO. 4+12.50	NO. 4 + 0.00	0.50	7.75								
NO. 4+13.20	NO. 4 + 0.70	0.70	7.75	7.75	5.43						
合計		93.20			524.19						

区 画 線 工 計 算 書

(一式当り)

区画線工											
区画線 (白, 幅15cm, 実線)	L=	2.20 左	+	2.20 右	+	1.00	=	5.40	m	5.4	
区画線 (白, 幅15cm, 破線)	L=	3.00						=	3.00	m	3.0
区画線 (黄, 幅15cm, 実線)	L=	(消火栓) 3.30						=	3.30	m	3.3

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)	平面図・標準断面図より (右側)				
	V1=	0.18	×	92.20	= 16.60
	平面図・標準断面図より (左側)				
	V2=	0.18	×	92.20	= 16.60
	図1より (既設横断側溝)				
	V3=	0.20	×	5.50	= 1.10
	図2より (集水桝取付部)				
	V4=	0.15	×	2.00	= 0.30
				Σ	= 34.60 m ³ 34.6
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	平面図より				
	L=	92.20	+	9.00	= 101.20 m 101.2
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	取壊し面積計算書より				
	A=	535.23		=	535.23 m ² 535.2
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より				
	V=	34.60		=	34.60 m ³ 34.60
殻運搬 (As塊)	アスファルト舗装版取壊しより				
	V=	535.23	×	0.05	= 26.76 m ³ 26.80
殻運搬 (無筋コンクリート)	殻運搬 (無筋コンクリート) より				
	V=	34.60		=	34.60 m ³ 34.60
殻運搬 (As塊)	殻運搬 (As塊) より				
	V=	26.76		=	26.76 m ³ 26.80

構造物撤去工計算書

(一式当り)

スクラップ
(鉄屑,ヘビーH3)
(グレーチング)

W=2.00×37.00

=74.00

※37.0kg/m

Σ=74.00

=0.07

kg

t

0.1

現場発生品運搬

N=0.07÷2.00

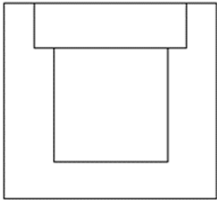
=0.035

≒1.00

回

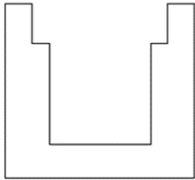
1.0

図1



Co取壊し (無筋)	0.20

図2



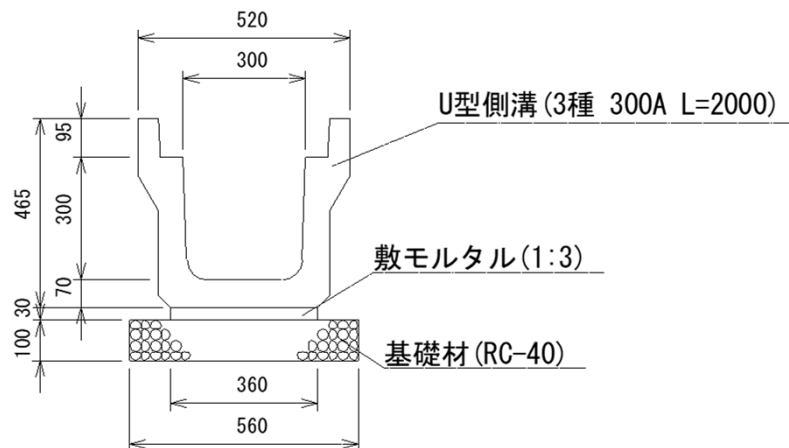
Co取壊し (無筋)	0.15

取 壊 し 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	コ ン ク リ ー ト 舗 装			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)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	体 積 (m ³)
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00				5.70					
NO. 1	NO. 1 + 0.00	20.00				5.70	5.70	114.00			
NO. 2	NO. 2 + 0.00	20.00				5.75	5.73	114.60			
NO. 3	NO. 3 + 0.00	20.00				5.80	5.78	115.60			
NO. 4	NO. 4 + 0.00	20.00				5.80	5.80	116.00			
NO. 4+12.00	NO. 4 + 12.00	12.00				5.80	5.80	69.60			
NO. 4+12.50	NO. 4 + 12.50	0.50				7.75					
NO. 4+13.20	NO. 4 + 13.20	0.70				7.75	7.75	5.43			
合計		93.20						535.23			

U 型 側 溝 (3 種 300A)

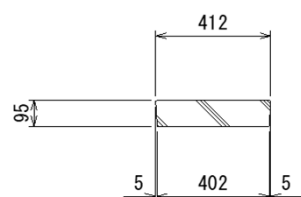
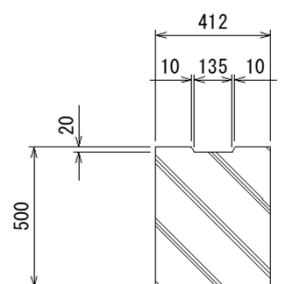
(10m当り)

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

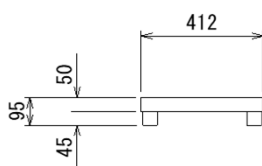
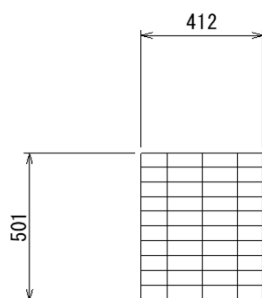
(1枚当り)



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

(1枚当り)

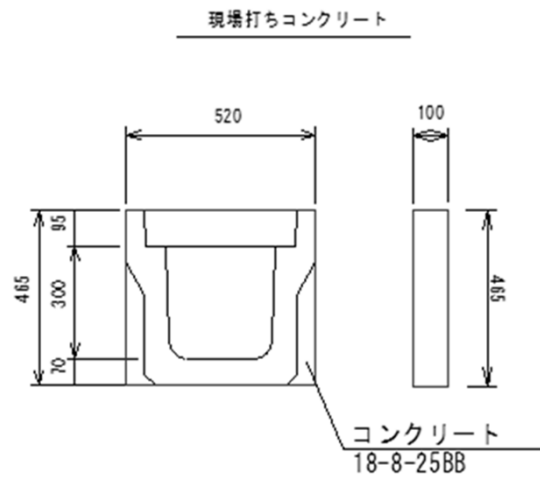


W=16.5kg/枚

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	$N = \frac{L}{16.5} = 1.000$ (L=500, 参考重量=16. 5kg/枚)	枚	1. 00

現場打ちコンクリート

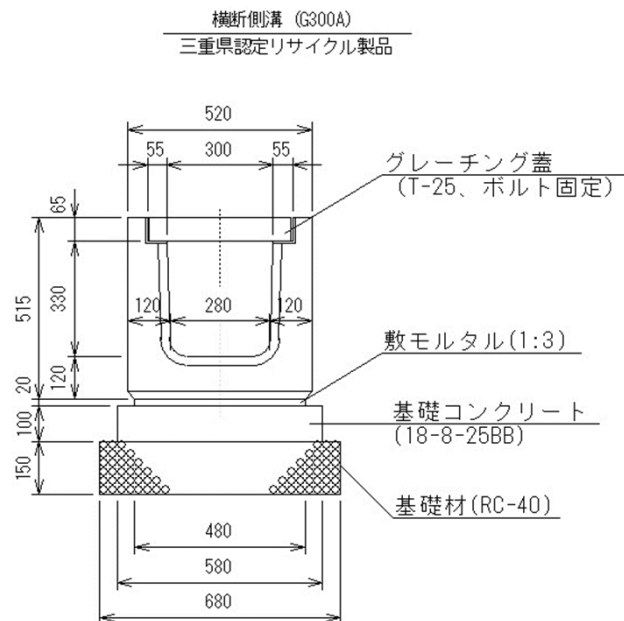
(10箇所当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.465 \times 0.520 \times 0.100 \times 10.000 = 0.242$	m ³	0.24
型枠	$A = 0.465 \times 0.520 \times 2.000 \times 10.000 = 4.836$ $A = 0.465 \times 0.100 \times 2.000 \times 10.000 = 0.930$ $\Sigma = 5.766$	m ²	5.77

横断側溝 (G300A)

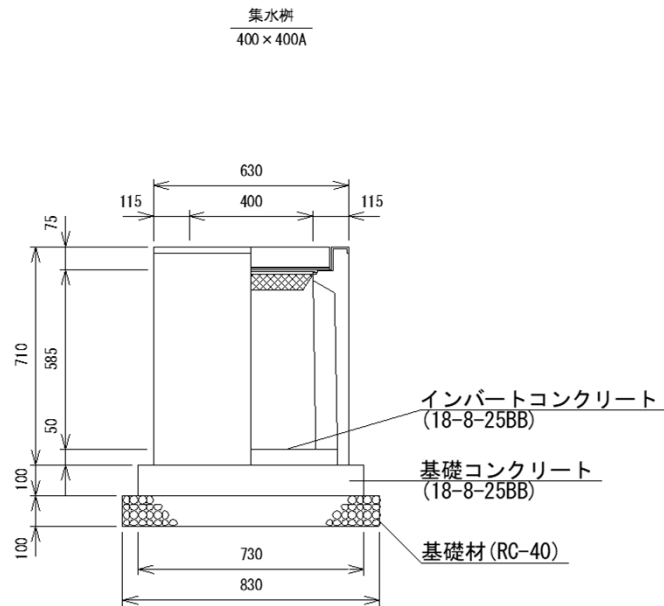
(10m当り)



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>	$N = 10.000 \div 1.000 = 10.000$ (L=1000, 参考重量=355kg/個)	個	10.00
横断側溝用 グレーチング蓋	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ (参考重量 36.5Kg/枚)	枚	10.00
敷モルタル 1 : 3	$V = 0.480 \times 0.020 \times 10.000 = 0.096$	m ³	0.10
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.580 \times 0.100 \times 10.000 = 0.580$	m ³	0.58
同上型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2.000 = 2.000$	m ²	2.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m ²	6.80
基面整正	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m ²	6.80

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 (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	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