

数 量 集 計 表 (1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
1 号 箇 所							
道 路 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m ³	45		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m ³	17		
		盛 土		m ³	4		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m ³	10		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m ³	48		
法 面 工				式	1		
	張コンクリート工			式	1		
		張コンクリート	18-8-25BB t=100mm	m ²	11		
		張コンクリート	18-8-25BB t=100mm	m ²	33		
排 水 構 造 物 工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		U 型 側 溝	3種,300A	m	27		
		コンクリート蓋		枚	51		
		グレーチング蓋	ダクティル 志摩市章マーク入	枚	3		
舗 装 工				式	1		
	アスファルト 舗 装 工			式	1		
		表 層	再生密粒度アスコン TOP13, t=50mm	m ²	71		
		基 層	再生粗粒度アスコン TOP20, t=50mm	m ²	71		
		路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=100mm	m ²	57		
		不 陸 整 正	粒度調整碎石M-30 補足材有t=平均10mm	m ²	14		

数量集計表(2)

[illegible]

土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	平面図・標準断面図より $V1 = 0.78 \times 12.50 = 9.75$ 0 ~ 0+6.0, 0+9.5 ~ 0+16.0 $V2 = 1.73 \times 19.00 = 32.87$ 1+7.0 ~ 2+6.0 $V3 = 5.00 \times 0.15 \times 3.70 = 2.78$ 0+16.0 ~ 1+1.0付近 : L=5.0m, t=平均0.15m, W=3.7m $= 45.40$	m^3	45.4
床掘	平面図・標準断面図より $V = 0.64 \times 27.00 = 17.28$	m^3	17.3
盛土	平面図より $V = 3.50 \times 0.20 \times 5.00 = 3.50$ 0+6.0 ~ 0+9.5 : L=3.5m, t=平均0.2m, W=5.0m	m^3	3.5
埋戻し	平面図・標準断面図より $V = 0.35 \times 27.00 = 9.45$	m^3	9.5
掘削床掘総計	掘削 $V = 45.40$ 床掘 $V = 17.28$ $= 62.68$	m^3	62.7
盛土埋戻し総計	盛土 $V = 3.50$ 埋戻し $V = 9.45$ $= 12.95$	m^3	13.0
残土処理	$(\text{掘削} + \text{床掘}) - (\text{盛土} + \text{埋戻し}) / 0.9$ $V = 62.68 - 12.95 / 0.9 = 48.29$	m^3	48.3

(一式当り)

張コンクリート工					
張コンクリート (t=100mm)	平面図・標準断面図より $A = 0.70 \times 15.00$ $W = \text{平均}0.7\text{m}$	=	10.50	m ²	10.5
張コンクリート (t=100mm)	平面図・標準断面図より $A = 1.76 \times 19.00$ $W = \text{平均}1.76\text{m}$	=	33.44	m ²	33.4

張　コ　ン　ク　リ　ー　ト

(100m2当り)

名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート <small>(18-8-25BB, t=100mm)</small>	$V = 100.000 \times 0.100$	$= 10.000$	m ³	10.00
目地材 <small>(瀝青繊維質目地材, t=10mm)</small>	$N = 100.000 \div (0.700 \times 10.000)$ $A = 0.700 \times 0.100 \times 14.286$	$= 14.286$ $= 1.000$	箇所 m ²	1.00
水抜き <small>(VP 50)</small>	$N = 100.00 \div 0.700 \div 2.000$ $L = 71.43 \times 0.16$ 2m間隔で設置する。	$= 71.429$ $= 11.429$	箇所 m	11.43
吸出防止材 <small>(0.2×0.2)</small>	$A = 0.20 \times 0.20 \times 71.43$	$= 2.857$	m ²	2.86

張　コ　ン　ク　リ　ー　ト

(100m2当り)

名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート <small>(18-8-25BB, t=100mm)</small>	V=	100.000 × 0.100	= 10.000	m ³ 10.00
目地材 <small>(瀝青繊維質目地材, t=10mm)</small>	N= 100.000 ÷ (1.760 × 10.000) A= 1.760 × 0.100 × 5.682	= 5.682 = 1.000	箇所 m ²	1.00
水抜き (VP 50)	N= 100.00 ÷ 1.760 ÷ 2.000 L= 28.41 × 0.16 2m間隔で設置する。	= 28.409 = 4.545	箇所 m	4.55
吸出防止材 (0.2×0.2)	A= 0.20 × 0.20 × 28.41	= 1.136	m ²	1.14

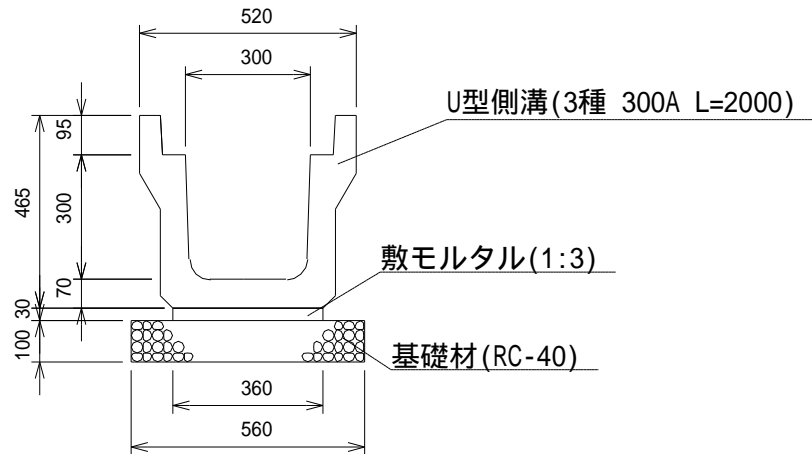
(一式当り)

側溝工											
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 27.00				=	27.00	m	27.0		
コンクリート蓋	N=	27.00	÷	0.50	-	3.00	=	51.00	枚	51.0	
グレーチング蓋	N=	27.00	÷	10.00				=	3.00	枚	3.0

U 型 側 溝 (3 種 300A)

(10m 当 り)

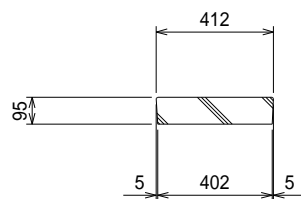
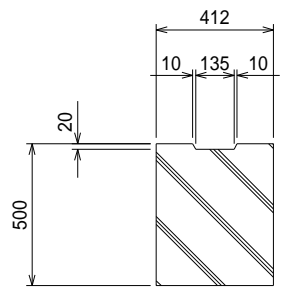
U型側溝 (3種300A)
三重県認定リサイクル製品



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

U 型 側 溝 コンクリート蓋 (3 種 300)

(1枚当り)

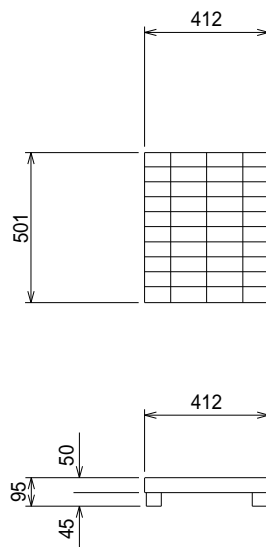


W=45kg/枚

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>	$N = \frac{L}{B} = \frac{500}{300} = 1.666...$ (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	$N = \frac{L}{W} = \frac{500}{16.5} \approx 30.3$ (L=500, 参考重量=16.5kg/枚)	枚	1.00

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

表層
(t=50mm)

平面図・標準断面図より

$$A1 = 1.48 \times 27.00 = 39.96$$

0 ~ 1+7.0

$$A2 = 1.62 \times 19.00 = 30.78$$

1+7.0 ~ 2+6.0

$$= 70.74 \text{ m}^2 \quad 70.7$$

基層
(t=50mm)

表層より

$$A = 70.74 = 70.74 \text{ m}^2 \quad 70.7$$

路盤
(M-30, t=100mm)

平面図・標準断面図より

$$A1 = 1.18 \times 27.00 = 31.86$$

0 ~ 1+7.0

$$A2 = 1.32 \times 19.00 = 25.08$$

1+7.0 ~ 2+6.0

$$= 56.94 \text{ m}^2 \quad 56.9$$

不陸整正
(補足材有t=平均10mm)

平面図・標準断面図より

$$A = 0.30 \times 46.00 = 13.80 \text{ m}^2 \quad 13.8$$

雑 工 計 算 書

(一式当り)

雑工

間詰めコンクリート
(t=10cm)

平面図より
L= 27.00
U型側溝設置箇所

= 27.00

m

27.0

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)	$V = 0.150 \times 0.100 \times 10.000 = 0.150$	m ³	0.15
目地材 (瀝青繊維質板, t=10mm)	$A = 0.150 \times 0.100 \times 1.000 = 0.015$	m ²	0.02

構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物取壊し工

アスファルト
舗装版取壊し
(t=10cm以下)

平面図・標準断面図より
 $A = 0.30 \times 46.00 = 13.80 \text{ m}^2$
13.8

舗装版切断
(アスファルト)
(t=15cm以下)

平面図・標準断面図より
 $L = 0.30 + 46.00 + 0.30 = 46.60 \text{ m}$
46.6
0横断：0.3m, 0～2+6.0縦断：46.0m, 2+6.0横断：0.3m

運搬処理工

殻運搬
(アスファルト)

構造物取壊しより
 $V = 13.80 \times 0.10 = 1.38 \text{ m}^3$
1.4

殻処分
(アスファルト)

殻運搬より
 $V = 1.38 = 1.38 \text{ m}^3$
1.4

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

数 量 集 計 表 (1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
2 号 箇 所							
道 路 土 工				式	1		夜間
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m ³	3		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m ³	21		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m ³	19		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m ³	3		
排 水 構 造 物 工				式	1		夜間
	側 溝 工			式	1		
		街 渠 側 溝	CD-E側溝(300A)同等品	m	38		
		街 渠 側 溝	CD-E側溝点検孔(300A) 同等品	m	2		
		自 由 勾 配 側 溝	300×300	式	1		L=5.0m
		自 由 勾 配 側 溝	300×400	m	10		
		コンクリート蓋		枚	13		
		グレーチング蓋	ダクティル 志摩市章マーク入	枚	2		
	集 水 桝 工			式	1		
		集 水 桝	300×300×500	基	1		
舗 装 工				式	1		夜間
	アスファルト 舗 装 工			式	1		
		表 層	再生密粒度アスコン TOP13, t=50mm	m ²	36		
		基 層	再生粗粒度アスコン TOP20, t=50mm	m ²	36		
		路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=100mm	m ²	36		

数 量 集 計 表 (2)

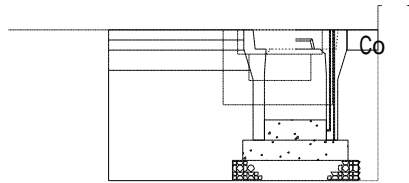
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
区 画 線 工				式	1		夜間
	区 画 線 工			式	1		
		溶 融 式 区 画 線	白,幅15cm,実線	式	1		外側線 L=55.5m
雑 工				式	1		夜間
	雑 工			式	1		
		間 詰 コ ン ク リ ー ト	18-8-25BB, t=10cm	m	56		
構 造 物 撤 去 工				式	1		
	構造物取壊し工			式	1		
		コ ン ク リ ー ト 構 造 物 取 壊 し	無筋	m ³	11		夜間
		ア ス フ ァ ル ト 舗 装 版 取 壊 し	t=15cm以下	m ²	36		夜間
		舗 装 版 切 断	アスファルト t=15cm以下	m	57		
	運 搬 処 理 工			式	1		
		殻 運 搬	無筋コンクリート	m ³	11		夜間
		殻 運 搬	アスファルト	m ³	4		夜間
		殻 処 分	無筋コンクリート	m ³	11		
		殻 処 分	アスファルト	m ³	4		
仮 設 工				式	1		
	交 通 管 理 工			式	1		
		交 通 管 理 工	交通誘導警備員A,B	式	1		
			交通誘導警備員A,B	式	1		夜間

土 工 計 算 書

(一式当り)

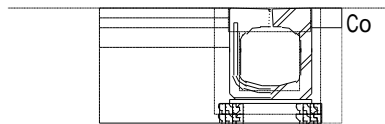
掘削	標準断面図より				
	V1=	0.06 × 5.00	=	0.30	
	自由勾配側溝(300×300)				
	土工計算書(2)より				
	V2=	0.06 × 10.00	=	0.60	
	自由勾配側溝(300×400)				
	V3=	0.06 × 40.00	=	2.40	
	街渠側溝(300A)				
	V4=	0.06 × 0.50	=	0.03	
	集水桝(300×300×500)				
			=	3.33	m ³
					3.3
床掘	標準断面図より				
	V1=	0.51 × 5.00	=	2.55	
	自由勾配側溝(300×300)				
	土工計算書(2)より				
	V2=	0.64 × 10.00	=	6.40	
	自由勾配側溝(300×400)				
	V3=	0.30 × 40.00	=	12.00	
	街渠側溝(300A)				
	V4=	0.69 × 0.50	=	0.35	
	集水桝(300×300×500)				
			=	21.30	m ³
					21.3
埋戻し	標準断面図より				
	V1=	0.38 × 5.00	=	1.90	
	自由勾配側溝(300×300)				
	土工計算書(2)より				
	V2=	0.47 × 10.00	=	4.70	
	自由勾配側溝(300×400)				
	V3=	0.31 × 40.00	=	12.40	
	街渠側溝(300A)				
	V4=	0.46 × 0.50	=	0.23	
	集水桝(300×300×500)				
			=	19.23	m ³
					19.2
掘削床掘総計	掘削		V	=	3.33
	床掘		V	=	21.30
				=	24.63 m ³
					24.6
盛土埋戻総計	盛土		V	=	0.00
	埋戻し		V	=	19.23
				=	19.23 m ³
					19.2
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9				
	V=	24.63 - 19.23	/ 0.9	=	3.26 m ³
					3.3

自由勾配側溝(300×400)



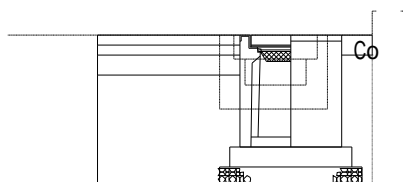
掘削	0.06
床掘	0.64
埋戻し(流用土)	0.47
Co取壊し(無筋)	0.18
間詰Co	0.02

街渠側溝(300A)



掘削	0.06
床掘	0.30
埋戻し(流用土)	0.31
Co取壊し(無筋)	0.21
間詰Co	0.02

集水枥(300×300×500)



掘削	0.06
床掘	0.69
埋戻し(流用土)	0.46
Co取壊し(無筋)	0.18
間詰Co	0.02

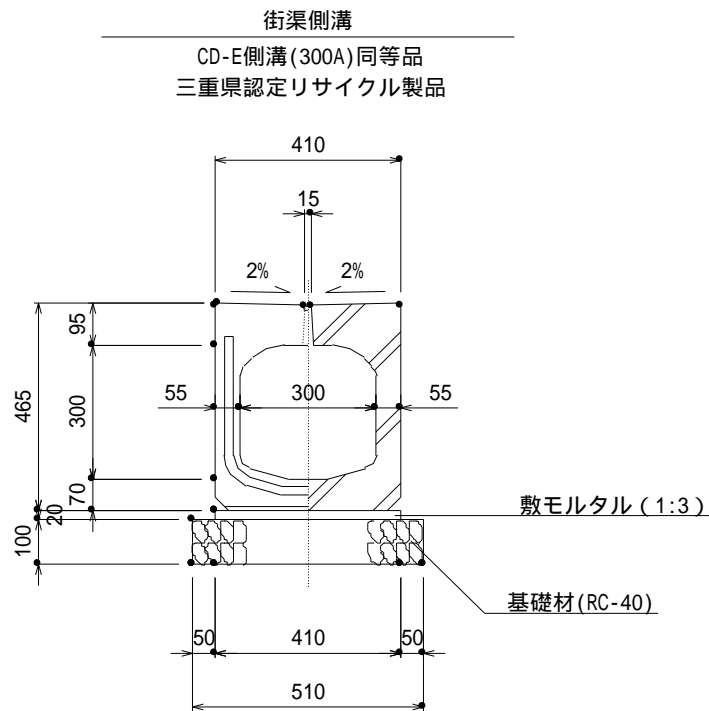
排水構造物工計算書

(一式当り)

側溝工						
街渠側溝 (CD-E側溝(300A)同等品)	平面図より L= 38.00	=	38.00	m	38.0	
街渠側溝 (CD-E側溝点検孔(300A)同等品)	平面図より L= 2.00	=	2.00	m	2.0	
自由勾配側溝 (300×300)	N=	=	1.00	式	1.0	
	平面図より1式当たり延長 L= 5.00	=	5.00	m		
自由勾配側溝 (300×300)	平面図より L= 10.00	=	10.00	m	10.0	
コンクリート蓋 (自由勾配側溝)	N= 15.00 ÷ 2.00 ÷ 0.50 - 2.00	=	13.00	枚	13.0	
グレーチング蓋 (自由勾配側溝)	N= 15.00 ÷ 10.00	=	2.00	枚	2.0	
集水枳工						
集水枳 (300×300×500)	平面図より N= 1.00	=	1.00	基	1.0	

街 渠 側 溝

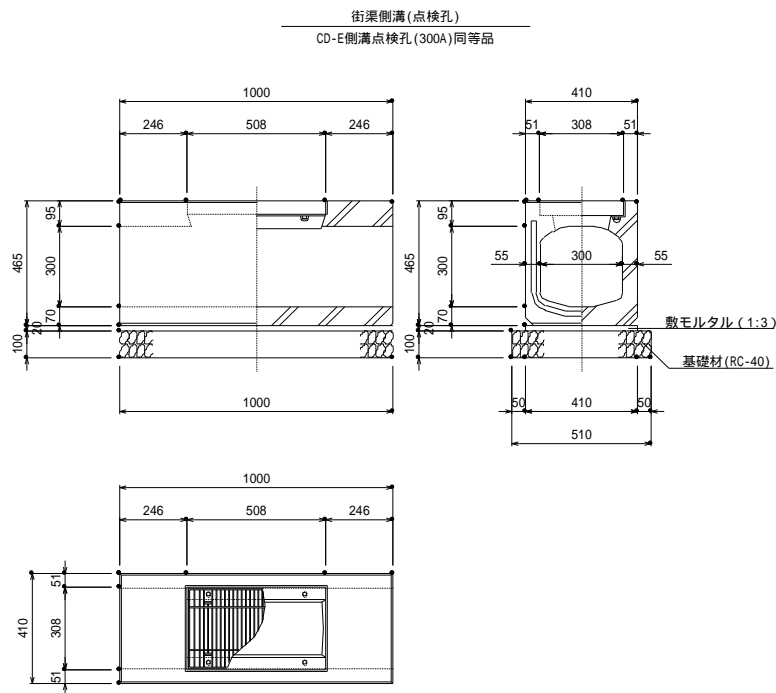
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
街渠側溝 (CD-E側溝(300A)同等品) 三重県認定リサイクル製品	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ (L=2000, 参考重量=505kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.410 \times 0.020 \times 10.000 = 0.082$	m ³	0.08
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.510 \times 10.000 = 5.100$	m ²	5.10
基面整正	$A = 0.510 \times 10.000 = 5.100$	m ²	5.10

街 渠 側 溝 (点 検 孔)

(10m当り)



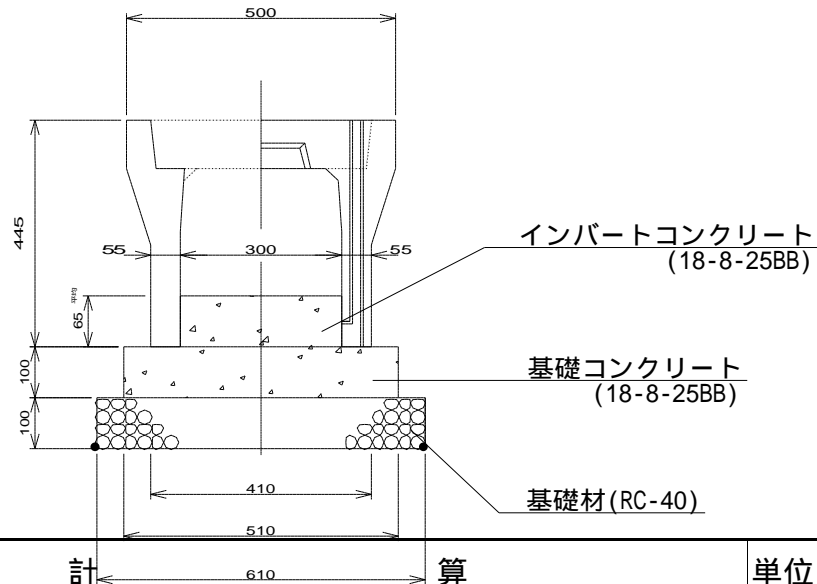
名 称	計	算	単位	数 量
街渠側溝 (CD-E側溝点検孔(300A)同等品)	$N = 10.000 \div 1.000$ (L=1000, 参考重量=220kg/個)	= 10.000	個	10.00
グレーチング蓋 (普通目, 開閉式, T-25)	$N = 1.000 \times 10.000$	= 10.000	枚	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.410 \times 0.020 \times 10.000$	= 0.082	m ³	0.08
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.510 \times 10.000$	= 5.100	m ²	5.10
基面整正	$A = 0.510 \times 10.000$	= 5.100	m ²	5.10

自由勾配側溝
(300 × 300)

(10m当り)

自由勾配側溝 (300 × 300)

三重県認定リサイクル製品



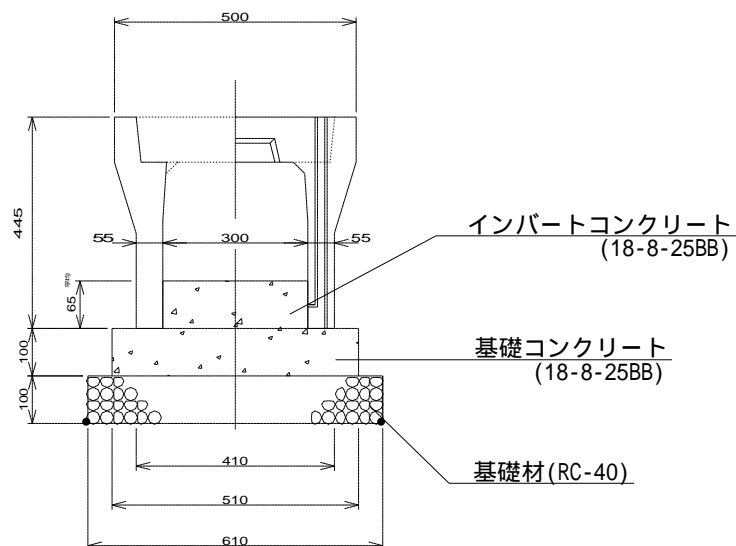
名 称	計	算	単位	数 量
自由勾配側溝 (300 × 300)	N= 10.000 ÷ 2.000 (L=2000, 参考重量348kg/個)	= 5.000	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.065 × 0.300 × 10.000 平均	= 0.195	m ³	0.20
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.510 × 0.100 × 10.000	= 0.510	m ³	0.51
同上型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2.000	= 2.000	m ²	2.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.610 × 10.000	= 6.100	m ²	6.10
基面整正	A= 0.610 × 10.000	= 6.100	m ²	6.10

自由勾配側溝
(300 × 300)

(10m当り)

自由勾配側溝 (300 × 300)

三重県認定リサイクル製品



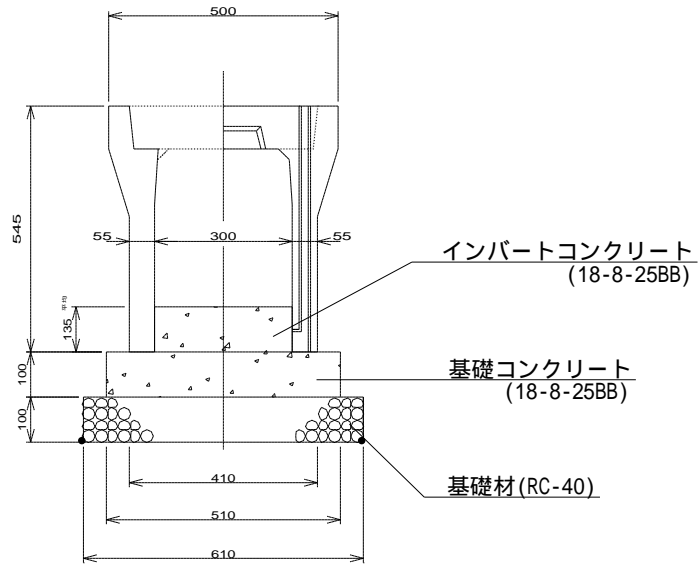
名 称	計 算	単位	数 量
自由勾配側溝 (300 × 300)	N= 10.000 ÷ 1.000 (L=1000, 参考重量178kg/個)	個	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.065 × 0.300 × 10.000 平均	m ³	0.20
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.510 × 0.100 × 10.000	m ³	0.51
同上型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2.000	m ²	2.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.610 × 10.000	m ²	6.10
基面整正	A= 0.610 × 10.000	m ²	6.10

自由勾配側溝 (300 × 400)

(10m当り)

自由勾配側溝 (300 × 400)

三重県認定リサイクル製品

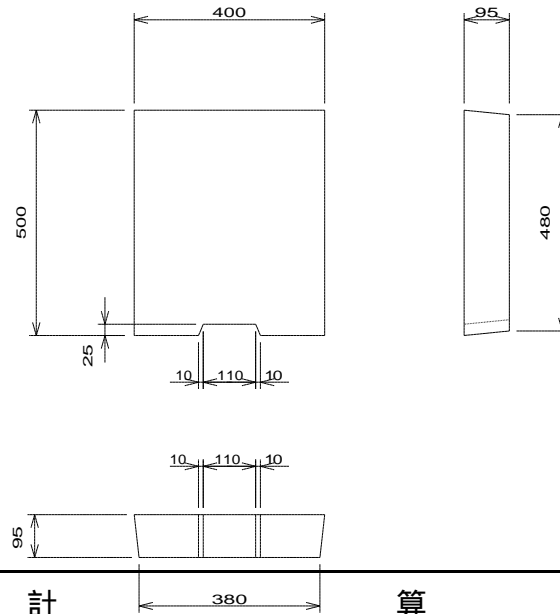


名 称	計 算	単位	数 量
自由勾配側溝 (300 × 400)	N= 10.000 ÷ 2.000 (L=2000, 参考重量399kg/個)	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.135 × 0.300 × 10.000 平均	m ³	0.41
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.510 × 0.100 × 10.000	m ³	0.51
同上型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2.000	m ²	2.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.610 × 10.000	m ²	6.10
基面整正	A= 0.610 × 10.000	m ²	6.10

自由勾配側溝 コンクリート蓋 (300 用)

(1枚当り)

コンクリート蓋 (300 用)
三重県認定リサイクル製品



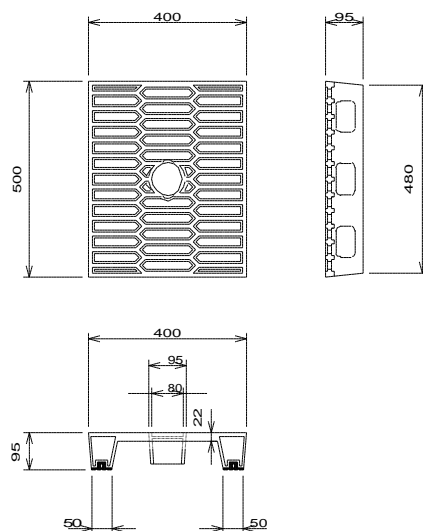
名 称	計	算	単位	数 量
コンクリート蓋 (T-25, 300 用) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	N= (L=500, 参考重量=41.0kg/枚)	= 1.000	枚	1.00

自由勾配側溝
ダクトイルグレーチング蓋 (300用)

(1枚当り)

ダクトイルグレーチング蓋 (300用)

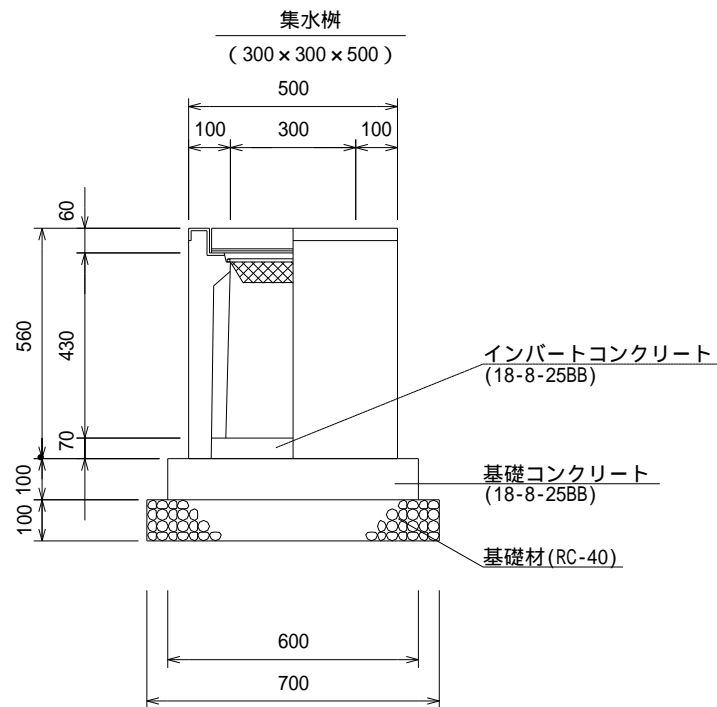
三重県認定リサイクル製品
(志摩市章マーク入)



名 称	計 算	単位	数 量
ダクトイルグレーチング蓋 (T-25, 300用) 三重県リサイクル認定製品	$N = \frac{L}{L_0} = \frac{500}{500} = 1.000$ (L=500, 参考重量=18.0kg/枚)	枚	1.00

集水枳 (300 × 300 × 500)

(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用AS枳相当品 (300 × 300 × 500)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ (参考重量=162kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300 × 300)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.070 \times 10.000 = 0.063$	m ³	0.06
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.600 \times 0.600 \times 0.100 \times 10.000 = 0.360$	m ³	0.36
同上型枠	$A = (0.600 + 0.600) \times 2.000 \times 0.100 \times 10.000 = 2.400$	m ²	2.40
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.700 \times 0.700 \times 10.000 = 4.900$	m ²	4.90
基面整正	$A = 0.700 \times 0.700 \times 10.000 = 4.900$	m ²	4.90

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

表層 (t=50mm)	平面図より A= 55.50 × 0.65 W=平均0.65m	= 36.08	m ²	36.1
基層 (t=50mm)	表層より A= 36.08	= 36.08	m ²	36.1
路盤 (M-30, t=100mm)	平面図より A= 55.50 × 0.65	= 36.08	m ²	36.1

区画線工計算書

(一式当り)

<div>区画線</div> <div>(白,幅15cm,実線)</div>	<div> <div>N=</div> <div>1式当たり延長</div> <div>(車道外側線)</div> <div>L=</div> <div>55.50</div> <div>右</div> </div>	<div>=</div> <div>1.00</div> <div>=</div> <div>55.50</div>	<div>式</div> <div>m</div>	<div>1.0</div>
--	--	--	---------------------------	----------------

雑工 計 算 書

(一式当り)

雑工

間詰めコンクリート
(t=10cm)

平面図より
L= 55.50

= 55.50

m

55.5

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)	$V = 0.150 \times 0.100 \times 10.000 = 0.150$	m ³	0.15
目地材 (瀝青繊維質板, t=10mm)	$A = 0.150 \times 0.100 \times 1.000 = 0.015$	m ²	0.02

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)

標準断面図より
V1= 0.18 × 5.00
自由勾配側溝(300×300)
構造物撤去工計算書(2)より
V2= 0.18 × 10.00
自由勾配側溝(300×400)
V3= 0.21 × 40.00
街渠側溝(300A)
V4= 0.18 × 0.50
集水桝(300×300×500)

= 0.90
=
1.80
=
8.40
=
0.09
=
11.19

m³ 11.2

アスファルト
舗装版取壊し
(t=10cm以下)

表層より
A= 36.08

= 36.08

m² 36.1

舗装版切断
(アスファルト)
(t=15cm以下)

L= 0.65 + 0.65 + 55.50
No.0横断：0.65m、No.2+15.5横断：0.65m
側溝設置時：55.5m

= 56.80

m 56.8

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= 11.19

= 11.19

m³ 11.2

殻運搬
(アスファルト)

構造物取壊しより
V= 36.08 × 0.10

= 3.61

m³ 3.6

殻処分
(無筋コンクリート)

殻運搬より
V= 11.19

= 11.19

m³ 11.2

殻処分
(アスファルト)

殻運搬より
V= 3.61

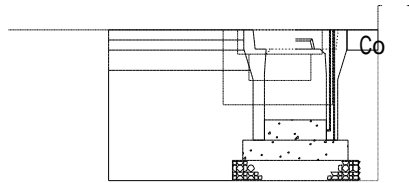
= 3.61

m³ 3.6

構造物撤去工計算書(2)

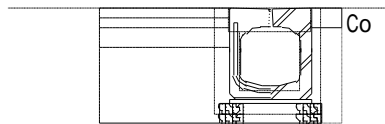
(一式当り)

自由勾配側溝(300×400)



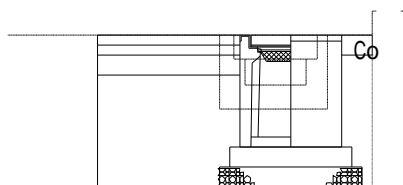
掘削	0.06
床掘	0.64
埋戻し(流用土)	0.47
Co取壊し(無筋)	0.18
間詰Co	0.02

街渠側溝(300A)



掘削	0.06
床掘	0.30
埋戻し(流用土)	0.31
Co取壊し(無筋)	0.21
間詰Co	0.02

集水枥(300×300×500)



掘削	0.06
床掘	0.69
埋戻し(流用土)	0.46
Co取壊し(無筋)	0.18
間詰Co	0.02

