

土工計算書																					
掘削	側溝300A 標準断面図、平面図より	V1=	0.08	×	62.20	=	4.98	m ³	5.5												
	横断自由勾配側溝 下記土工図、平面図より	V2=	0.12	×	4.00	=	0.48			=	5.46										
床掘	側溝300A,集水桝 標準断面図、平面図より	V1=	0.55	×	62.20	=	34.21	m ³	36.3												
	横断自由勾配側溝 下記土工図、平面図より	V2=	0.52	×	4.00	=	2.08			=	36.29										
埋戻し	側溝300A,集水桝 標準断面図、平面図より	V1=	0.39	×	62.20	=	24.26	m ³	26.3												
	横断自由勾配側溝 下記土工図、平面図より	V2=	0.52	×	4.00	=	2.08			=	26.34										
<div><div><div><div><div>600</div><div>舗装板取壊し</div><div>As舗装</div><div>表面</div><div>上層路盤</div><div>床掘・埋戻</div></div><div><div>600</div><div>舗装板取壊し</div><div>As舗装</div><div>表面</div><div>上層路盤</div><div>床掘・埋戻</div></div><div><div>Co取壊し</div></div></div></div><div><table><tr><td>掘削</td><td>0.12</td></tr><tr><td>床掘</td><td>0.52</td></tr><tr><td>埋戻</td><td>0.52</td></tr><tr><td>Co取壊し</td><td>0.11</td></tr><tr><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td></tr></table></div></div>										掘削	0.12	床掘	0.52	埋戻	0.52	Co取壊し	0.11				
掘削	0.12																				
床掘	0.52																				
埋戻	0.52																				
Co取壊し	0.11																				
掘削床掘総計	掘削	V	=	5.46	m ³	41.8															
	床掘	V	=	36.29																	
盛土埋戻総計	盛土	V	=	0.00	m ³	26.3															
	埋戻し	V	=	26.34																	
			=	26.34																	
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9																				
	V=	41.75	-	26.34	/ 0.9	=	12.48	m ³	12.5												

排水構造物工計算書

側溝工

U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 62.20	=	62.20	m	62.2
------------------	----	----------------	---	-------	---	------

コンクリート蓋	N=	62.20 ÷ 0.50 - 5.00	=	119.00	枚	
			=	119.00	枚	119.0

グレーチング蓋	N=		=	5.00	枚	5.0
---------	----	--	---	------	---	-----

横断自由勾配側溝 300 × 300	L=	平面図より 4.00	=	4.00	m	4.0
-----------------------	----	---------------	---	------	---	-----

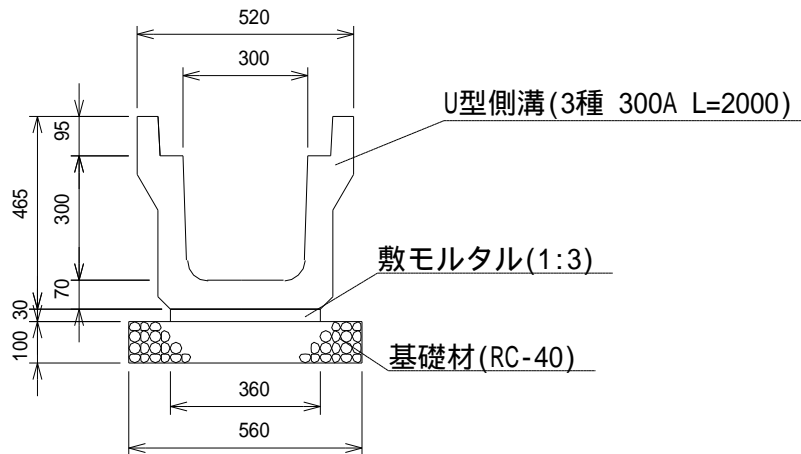
集水枥工

集水枥 (400 × 400S)	N=	平面図より 2.00	=	2.00	基	2.0
---------------------	----	---------------	---	------	---	-----

U 型 側 溝 (3 種 300A)

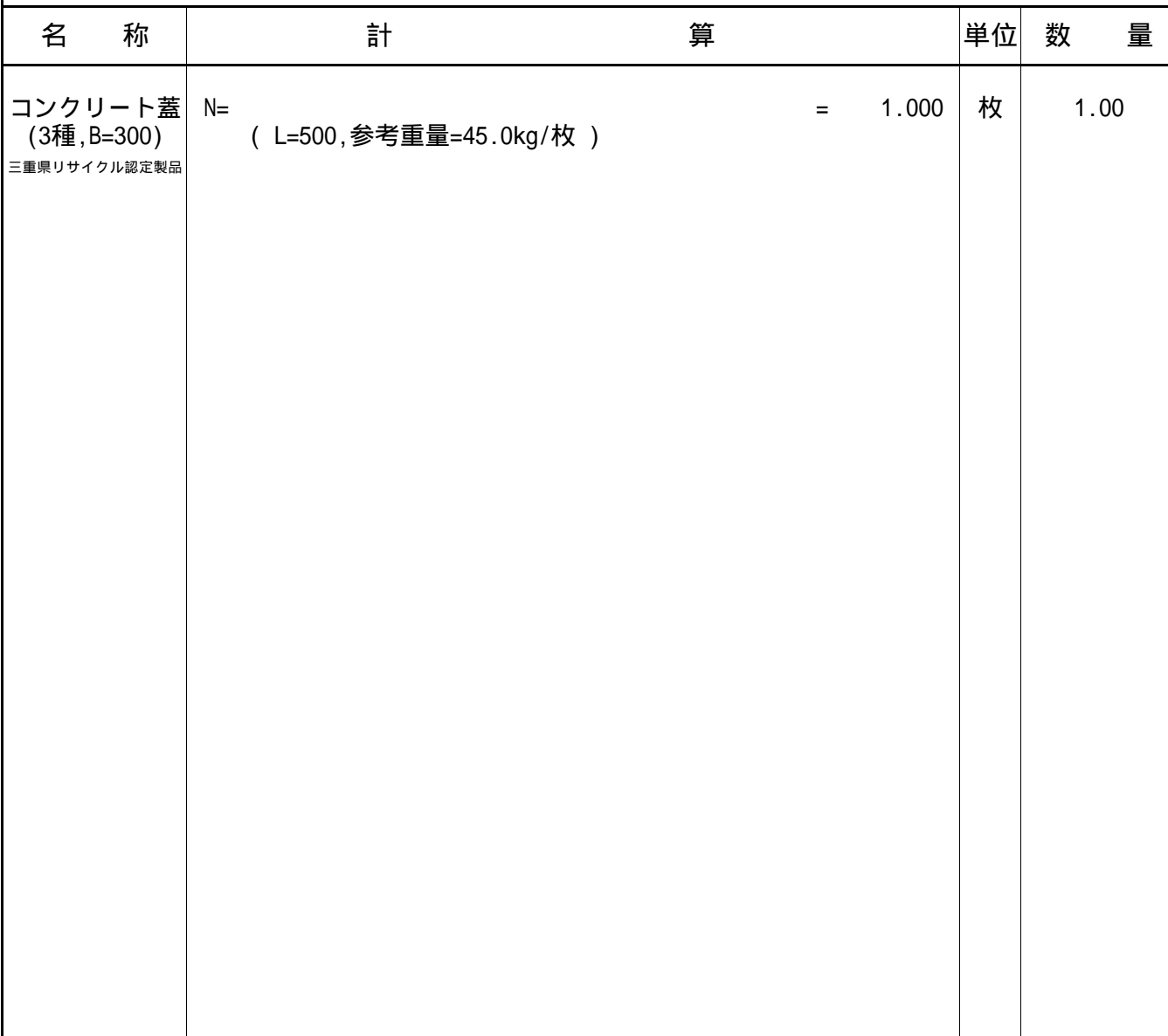
(10m 当 り)

U型側溝 (3種300A)
三重県認定リサイクル製品

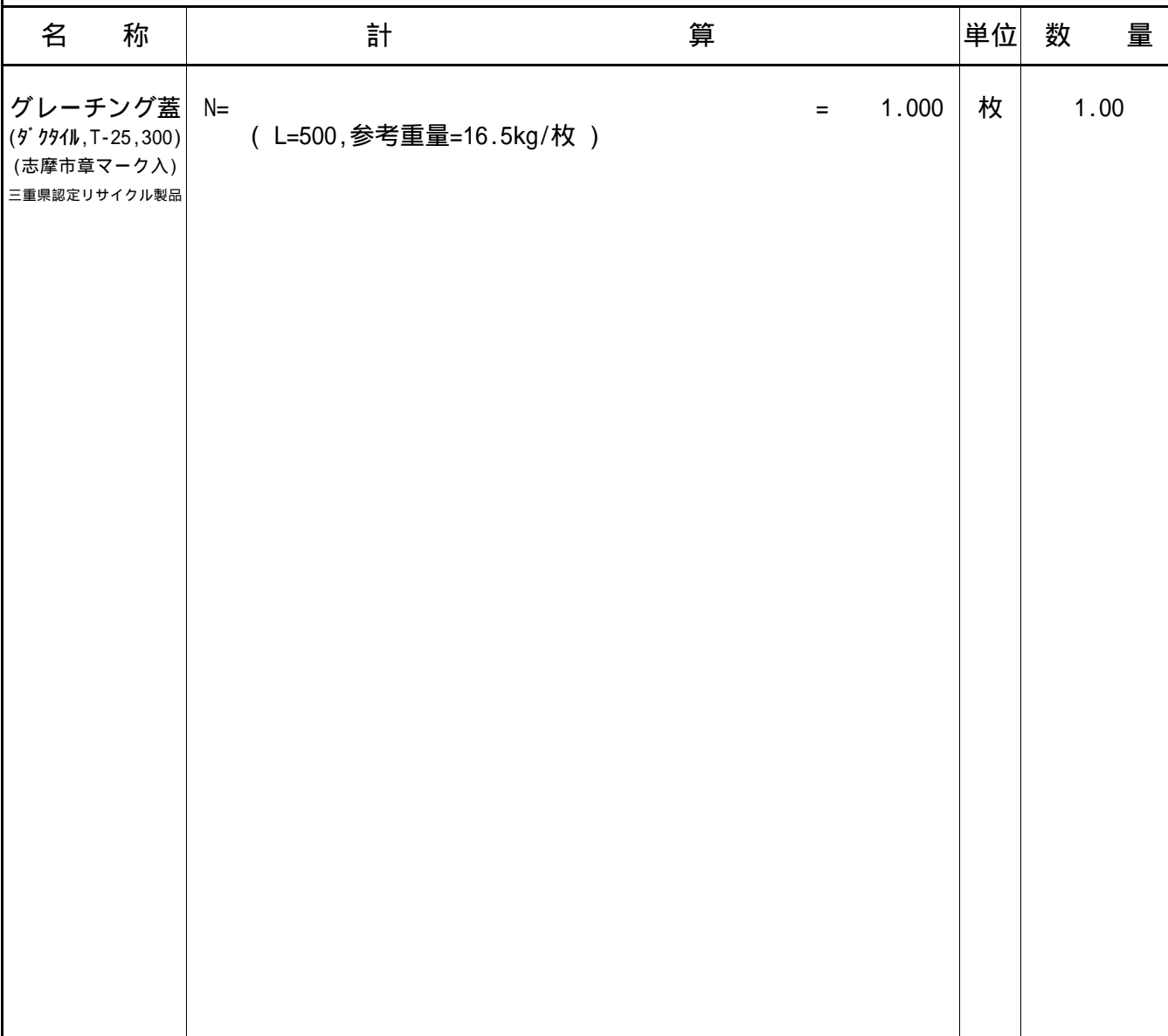


名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ (L=2000, 参考重量=419kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m ³	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.60

(1枚当り)

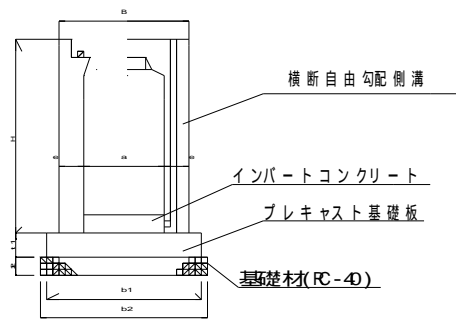


(1枚当り)

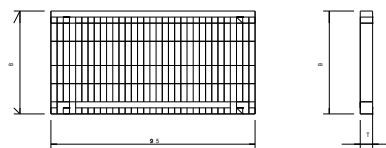


横断自由勾配側溝 (300 × 300)

(10m当り)



横断自由勾配側溝用グレーチング蓋



寸法表

名称 (溝幅)	B (mm)	H (mm)	a (mm)	e (mm)	b1 (mm)	b2 (mm)	t 1 (mm)	t2 (mm)
300 × 300	520	445	300	110	620	720	100	100

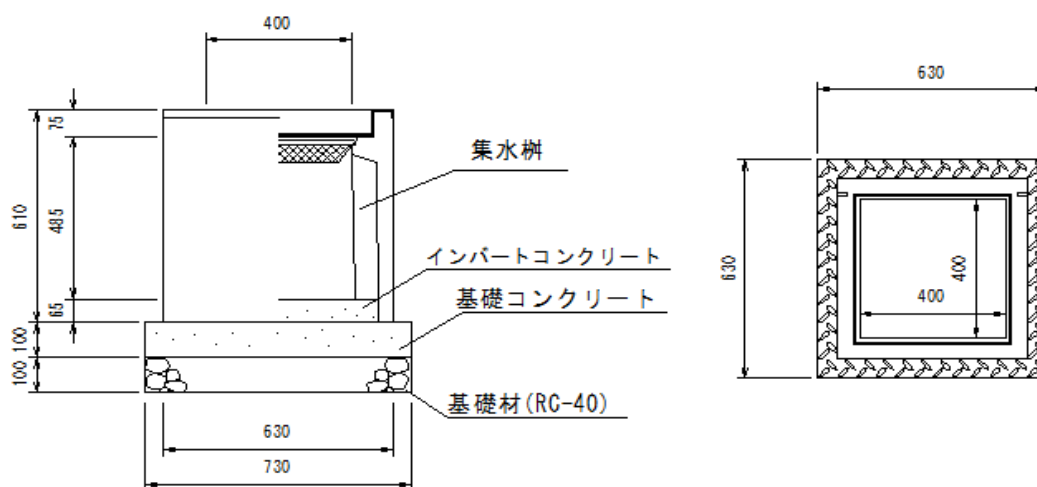
寸法表

名称	B (mm)	T (mm)	参考重量 (kg)
300	40	6	37

名 称	計 算	単位	数 量
横断自由勾配側溝 300 × 300 三重県認定リサイクル製品	N= 10.000 ÷ 2.000 (L=2000, 参考重量=543kg/個)	個	5.00
グレーチング蓋 ボルト固定	N= 10.000 ÷ 2.000 (L=995, 参考重量=37kg/個)	枚	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.300 × 0.050 平均 × 10.000	m ³	0.15
プレキャスト 基礎板 620 × 100 × 1998	N= 10.000 ÷ 2.000	基	5.00
基礎材 (RC-40, t=100)	A= 0.720 × 10.000	m ²	7.20
基面整正	A= 0.720 × 10.000	m ²	7.20

集 水 枡
(400 × 400S)

(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枡相当品 (400 × 400S)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ (参考重量=204kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 400 × 400)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.065 \times 0.400 \times 0.400 \times 10.000 = 0.104$	m ³	0.10
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.730 \times 0.730 \times 0.100 \times 10.000 = 0.533$	m ³	0.53
同上型枠	$A = 0.730 \times 0.100 \times 4.000 \times 10.000 = 2.920$	m ²	2.92
基礎材 (RC-40, t=100)	$A = 0.730 \times 0.730 \times 10.000 = 5.329$	m ²	5.33
基面整正	$A = 0.730 \times 0.730 \times 10.000 = 5.329$	m ²	5.33

舗装工計算書

アスファルト舗装工

車道舗装

表層
(t=4cm)

側溝300A
標準断面図、平面図より

A1= 0.60 × 62.20 = 37.32

横断自由勾配側溝
下記土工図、平面図より

A2= 1.20 × 4.00 = 4.80
= 42.12

m²

42.1

上層路盤
(M-30, t=10cm)

側溝300A
標準断面図、平面図より

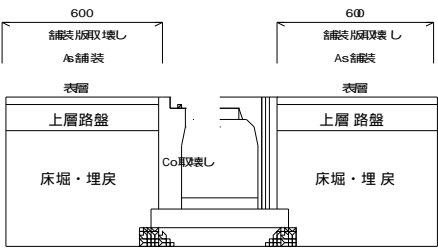
A1= 0.60 × 62.20 = 37.32

横断自由勾配側溝
下記土工図、平面図より

A2= 1.20 × 4.00 = 4.80
= 42.12

m²

42.1



掘削	0.12
床堀	0.52
埋戻	0.52
Co取壊し	0.11

雑工計算書
雑工

間詰コンクリート 18-8-25BB	L=	平面図より 42.20	=	42.20	m	42.2
-----------------------	----	----------------	---	-------	---	------

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)	$V = 0.100 \times 0.100 \times 10.000 = 0.100$	m ³	0.10
目地材 (瀝青繊維質目地, t=10)	$A = 0.100 \times 0.100 \times 1.000 = 0.010$	m ²	0.01