

数量集計表(1)

[illegible]

土工計算書

掘削

平面図・標準断面図 より

$$V = 0.35 \times 190.00 = 66.50$$
$$= 66.50$$

m³

66.5

残土処理

(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9

$$V = 66.50 - 0.00 / 0.9 = 66.50$$

m³

66.5

舗装工計算書

アスファルト舗装

表層 (t=4cm)	A=	平面図・標準断面図 より 3.50 × 190.00 平均幅員：3.50m	=	665.00	m ²	665.0
路盤 (M-30, t=10cm)	A=	表層より 665.00	=	665.00	m ²	665.0

構造物撤去工計算書

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
 $A = 3.50 \times 190.00$
 平均幅員：3.50m

= 665.00

= 665.00

 m^2

665.0

舗装版切断
(アスファルト)
(t=15cm以下)

L= 3.30 + 3.75
No.0横断：3.3m、No.9+10.0横断：3.75m

$$= 7.05$$

m

7.1

運搬処理工

殻運搬
(アスファルト)

$$V = \frac{\text{構造物取壊しより}}{665.00 \times 0.04}$$
$$= 26.60$$
$$= 26.60$$
 m^3

26.6

殻処分
(アスファルト)

$$V = \frac{\text{殼運搬より}}{26.60}$$

$$= 26.60$$
$$= 26.60$$
 m^3

26.6

数量集計表(1)

[illegible]

土工計算書

掘削

平面図・標準断面図 より

$$V = 0.37 \times 35.00 = 12.95$$
$$= 12.95$$

m³

13.0

残土処理

(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9

$$V = 12.95 - 0.00 / 0.9 = 12.95$$

m³

13.0

舗装工計算書

アスファルト舗装

表層 (t=4cm)	A=	平面図・標準断面図 より 3.73 × 35.00 平均幅員：3.73m	=	130.55	m ²	130.6
路盤 (M-30, t=10cm)	A=	表層より 130.55	=	130.55	m ²	130.6

構造物撤去工計算書					
構造物取壊し工					
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	A=	平面図・標準断面図 より 3.73 × 35.00 平均幅員：3.73m	=	130.55	m ² 130.6
			=	130.55	
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	3.75 + 4.60 No.0横断：3.75m、No.1+15.0横断：4.60m	=	8.35	m 8.4
運搬処理工					
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより 130.55 × 0.04	=	5.22	m ³ 5.2
			=	5.22	
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 5.22	=	5.22	m ³ 5.2
			=	5.22	

数量集計表(1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
市道駅西中学校線							
道 路 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m ³	48		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m ³	31		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m ³	23		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m ³	53		
排 水 構 造 物 工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		U 型 側 溝	3種300C	m	2		
		U 型 側 溝	3種500A	m	28		
		U 型 側 溝	3種500C	m	2		
		横 断 暗 渠	R-300同等品	式	1		L=5.0m
		コンクリート蓋	3種500用	枚	56		
		グレーチング蓋	ダクタイル,3種300用	枚	1		
		グレーチング蓋	ダクタイル,3種500用	枚	3		
		蓋 版 撤 去	3種300用	枚	3		
		蓋 版 再 設 置	3種300用	枚	3		
		間 詰 め コンクリート	18-8-25BB	m ³	0.6		
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=4cm	m ²	467		
		路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=10cm	m ²	465		

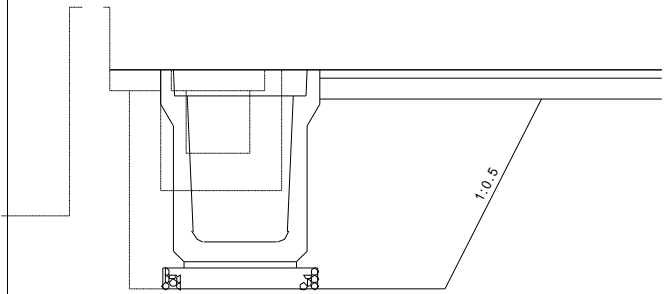
数 量 集 計 表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
区 画 線 工				式	1		
	区 画 線 工			式	1		
		溶 融 式 区 画 線	白,幅15cm,実線	式	1		外側線 L=225.0m
		溶 融 式 区 画 線	白,幅15cm,破線	式	1		外側線 L=4.0m
		溶 融 式 区 画 線	緑,幅15cm,実線	式	1		グリーン帯 L=117.0m
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	7		
		コンクリート 構造物取壊し	鉄筋	m ³	0.1		
		アスファルト 舗装版取壊し	t=10cm以下	m ²	473		
		舗 装 版 切 断	アスファルト t=15cm以下	m	51		
	運 搬 処 理 工			式	1		
		殻 運 搬	無筋コンクリート	m ³	7		
		殻 運 搬	鉄筋コンクリート	m ³	0.1		
		殻 運 搬	アスファルト	m ³	19		
		殻 処 分	無筋コンクリート	m ³	7		
		殻 処 分	鉄筋コンクリート	m ³	0.1		
		殻 処 分	アスファルト	m ³	19		
仮 設 工				式	1		
	仮 設 工			式	1		
		交 通 管 理 工	交通誘導警備員A	式	1		
			交通誘導警備員B	式	1		

土工計算書(1)					
掘削	平面図・標準断面図 より				
	V=	0.41 × 116.50	=	47.77	m³
			=	47.77	
47.8					
床掘	平面図・標準断面図 及び土工計算書(2)より				
	V1=	0.79 × 27.50 3種500A	=	21.73	m³
	V2=	1.32 × 2.00 3種500C	=	2.64	
	V3=	0.69 × 2.00 3種300C	=	1.38	
	V4=	1.12 × 5.00 横断暗渠	=	5.60	
			=	31.35	
	31.4				
埋戻し	平面図・標準断面図 及び土工計算書(2)より				
	V1=	0.59 × 27.50 3種500A	=	16.23	m³
	V2=	0.98 × 2.00 3種500C	=	1.96	
	V3=	0.53 × 2.00 3種300C	=	1.06	
	V4=	0.80 × 5.00 横断暗渠	=	4.00	
			=	23.25	
	23.3				
掘削床掘総計	掘削	V	=	47.77	
	床掘	V	=	31.35	
			=	79.12	
79.1					
盛土埋戻総計	盛土	V	=	0.00	m³
	埋戻し	V	=	23.25	
			=	23.25	
23.3					
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9				
	V=	79.12 - 23.25 / 0.9	=	53.29	m³
53.3					

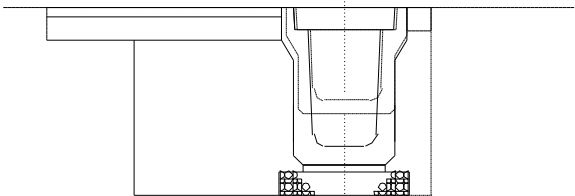
土工計算書(2)

U型側溝（3種500C）



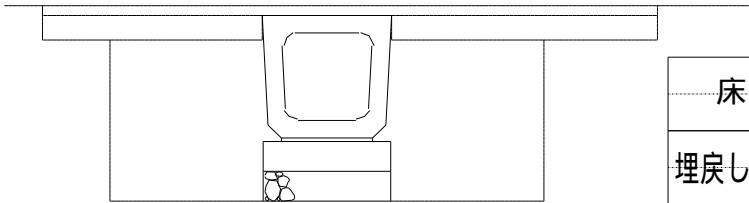
床掘	1.32
埋戻し(流用土)	0.98
Co取壊し(無筋)	0.24
間詰Co	0.02

U型側溝（3種300C）



床掘	0.69
埋戻し(流用土)	0.53
Co取壊し(無筋)	0.07
間詰Co	0.01

横断暗渠

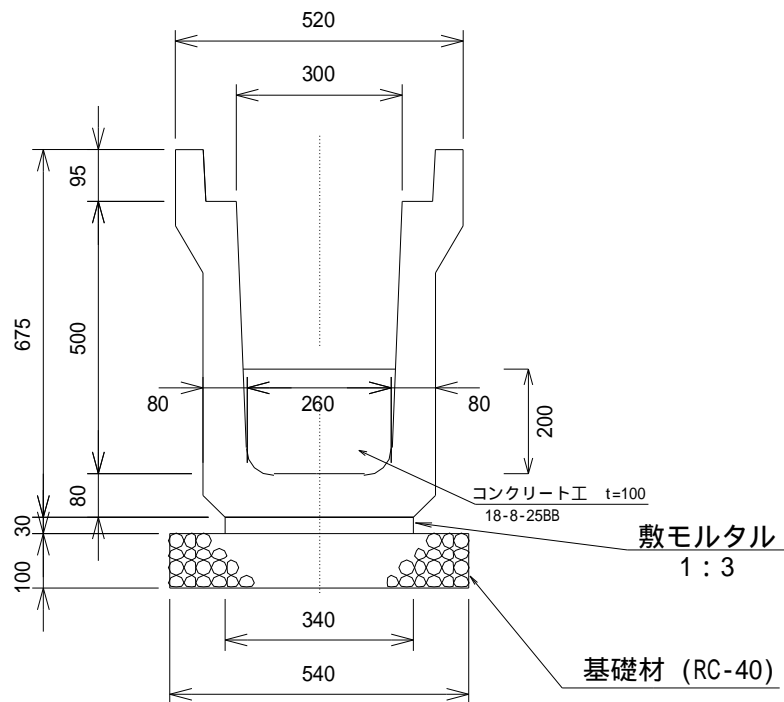


床掘	1.12
埋戻し(流用土)	0.80

排水構造物工計算書						
側溝工						
U型側溝 (3種300C)	L=	平面図・標準断面図 より 2.00	=	2.00	m	2.0
U型側溝 (3種500A)	L=	平面図・標準断面図 より 27.50	=	27.50	m	27.5
U型側溝 (3種500C)	L=	平面図・標準断面図 より 2.00	=	2.00	m	2.0
横断暗渠 (R-300同等品)	N=	1式当たり延長	=	1.00	式	1.0
	L=	平面図・標準断面図 より 5.00	=	5.00	m	5.0
コンクリート蓋 (3種500用)	N=	(27.50 + 2.00) ÷ 0.50 - 3.00	=	56.00	枚	56.0
グレーチング蓋 (3種300用)	N=	2.00 ÷ 10.00	=	1.00	枚	1.0
グレーチング蓋 (3種500用)	N=	(27.50 + 2.0) ÷ 10.00	=	3.00	枚	3.0
蓋版撤去 (3種300用)	N=	2.00 ÷ 0.50 - 1.00	=	3.00	枚	3.0
蓋版再設置 (3種300用)	N=	蓋版撤去より 3.00	=	3.00	枚	3.0
間詰めコンクリート (18-8-25BB)	V1=	平面図・標準断面図 より (27.50 + 2.00) × 0.02	=	0.59	m ³	0.6
	V2=	U型側溝3種500設置箇所 2.00 × 0.10 × 0.10	=	0.02		
		U型側溝3種300設置箇所	=	0.61		

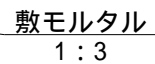
U 型 側 溝 (3 種 300C)

(10m 当 り)



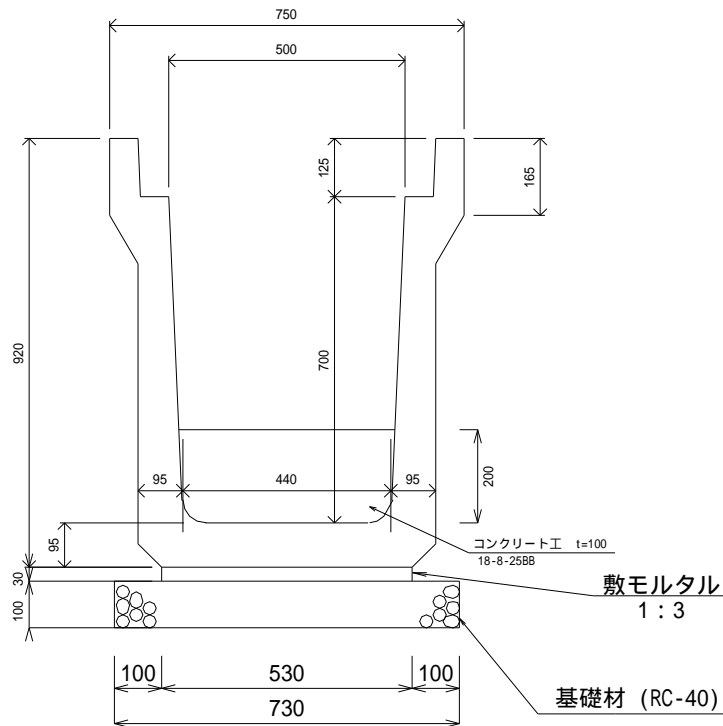
名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300C) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ (L=2000, 参考重量=584kg/個)	個	5.00
コンクリート工 (18-8-25BB)	$V = 0.260 \times 0.200 \times 0.100 \times 2.00 \times 5.00 = 0.052$	m ³	0.05
型枠	$A = 0.260 \times 0.200 \times 2.000 \times 5.00 = 0.520$	m ²	0.52
敷モルタル (1:3)	$V = 0.340 \times 0.030 \times 10.000 = 0.102$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.540 \times 10.000 = 5.400$	m ²	5.40
基面整正	$A = 0.540 \times 10.000 = 5.400$	m ²	5.40

(10m当り)

三重県認定リサイクル製品

U 型 側 溝 (3 種 500C)

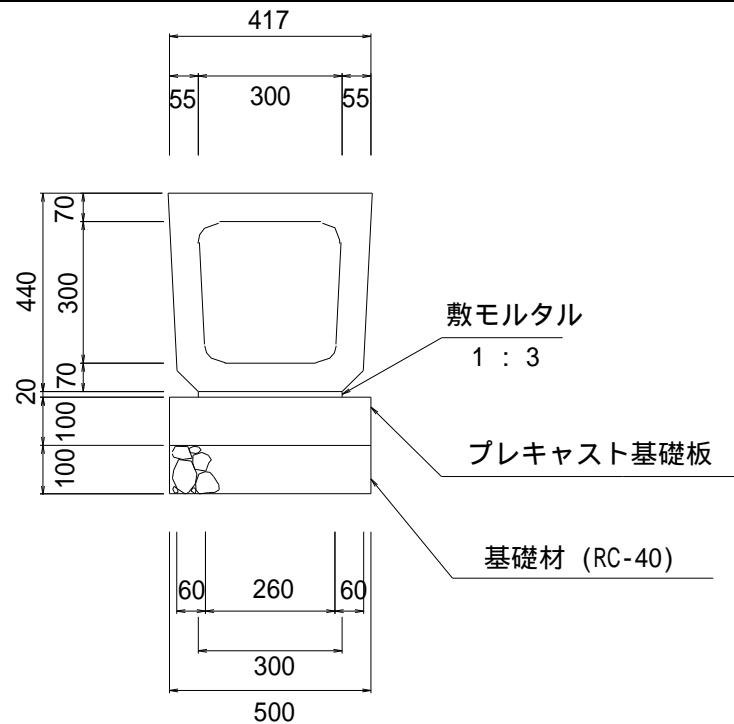
(10m 当 り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種500C)	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ (L=2000, 参考重量=924kg/個)	個	5.00
コンクリート工 (18-8-25BB)	$V = 0.440 \times 0.200 \times 0.100 \times 2.00 \times 5.00 = 0.088$	m ³	0.09
型枠	$A = 0.440 \times 0.200 \times 2.000 \times 5.00 = 0.880$	m ²	0.88
敷モルタル (1:3)	$V = 0.530 \times 0.030 \times 10.000 = 0.159$	m ³	0.16
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.730 \times 10.000 = 7.300$	m ²	7.30
基面整正	$A = 0.730 \times 10.000 = 7.300$	m ²	7.30

横断暗渠(R-300同等品,L=2000)

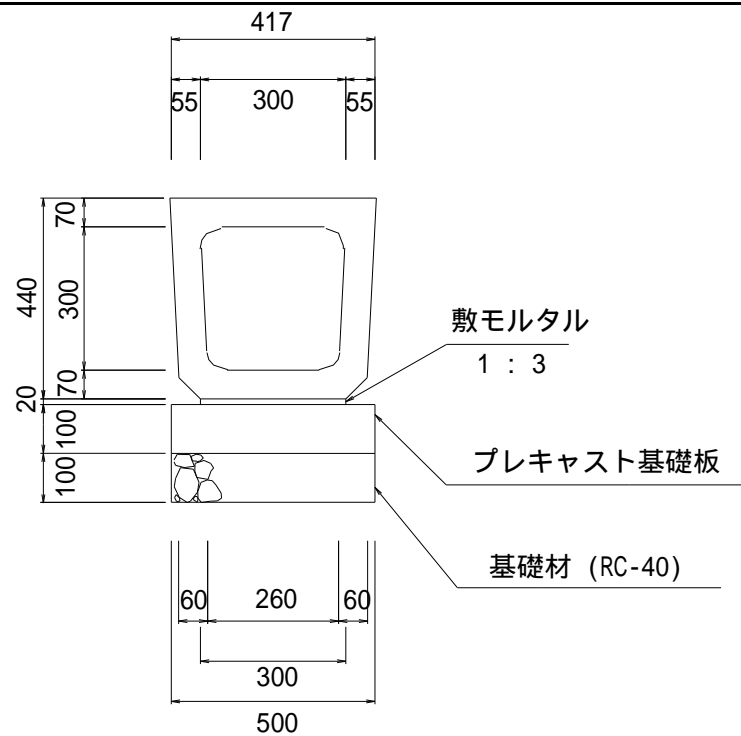
(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
横断暗渠 (R-300同等品)	$N = 10.000 \div 2.000$ (L=2000,参考重量=432kg/個)	= 5.000	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.020 \times 0.300 \times 10.000$	= 0.060	m ³	0.06
プレキャスト基礎板 (500×100×2000)	$N = 10.000 \div 2.000$ (L=2000,参考重量=229kg/個)	= 5.000	枚	5.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.500 \times 10.000$	= 5.000	m ²	5.00
基面整正	$A = 0.500 \times 10.000$	= 5.000	m ²	5.00

横断暗渠(R-300同等品,L=1000)

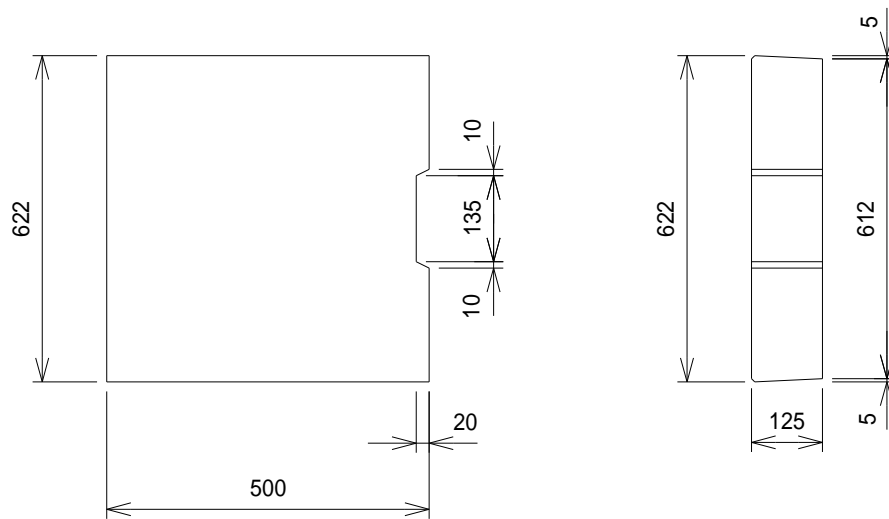
(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
横断暗渠 (R-300同等品)	$N = 10.000 \div 1.000$ (L=1000,参考重量=216kg/個)	= 10.000	個	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.020 \times 0.300 \times 10.000$	= 0.060	m ³	0.06
プレキャスト基礎板 (500×100×1000)	$N = 10.000 \div 1.000$ (L=1000,参考重量=115kg/個)	= 10.000	枚	10.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.500 \times 10.000$	= 5.000	m ²	5.00
基面整正	$A = 0.500 \times 10.000$	= 5.000	m ²	5.00

U 型 側 溝 コンクリート蓋 (3種500用)

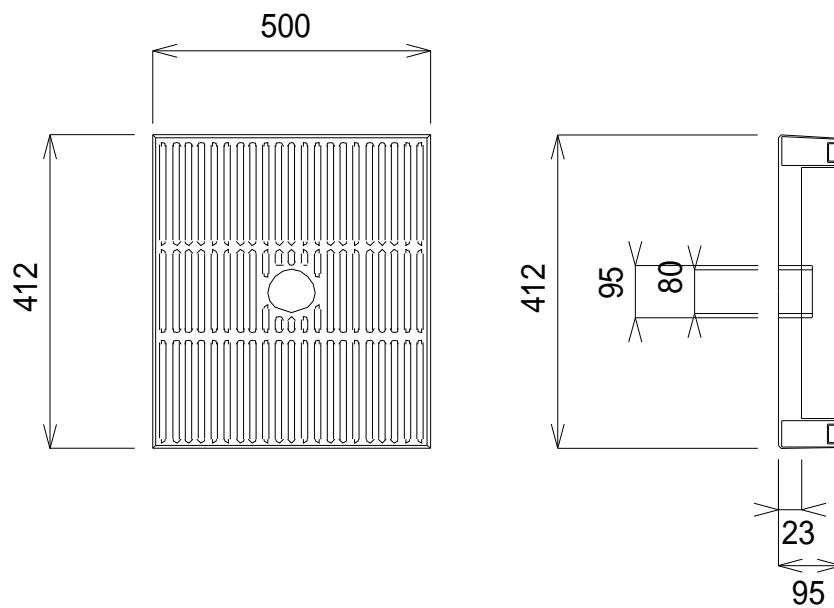
(1枚当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 (3種500用) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N =$ $(L=500, \text{参考重量}=91.0\text{kg/枚})$ $= 1.000$	枚	1.00

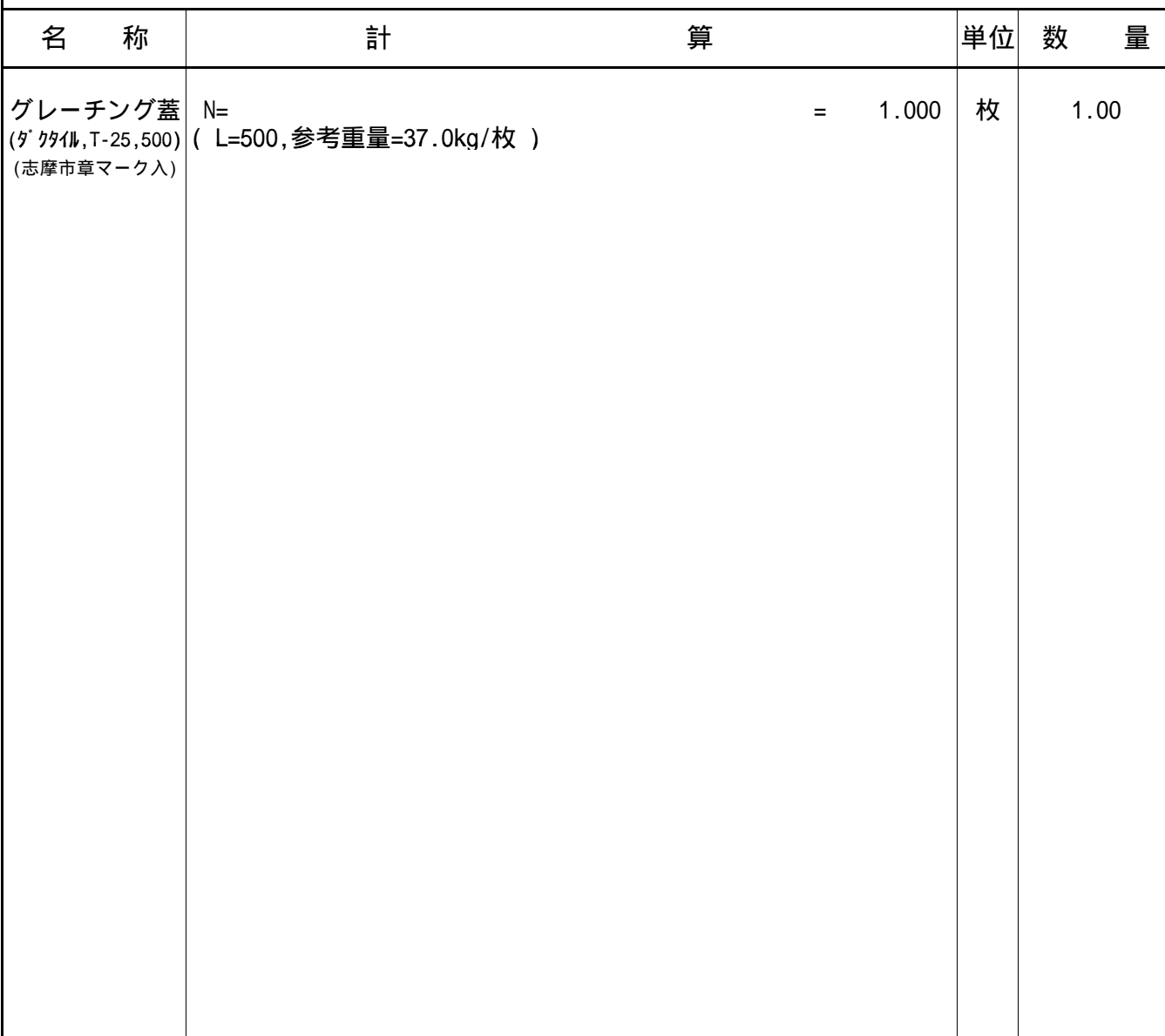
U 型 側 溝
 グレーチング蓋 (T-25,300)

(1枚当り)



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	$N = \frac{L}{L_0} = \frac{500}{500} = 1.000$ (L=500, 参考重量=16.5kg/枚)	枚	1.00

(1枚当り)



舗装工計算書

アスファルト舗装

表層 (t=4cm)	A=	平面図・標準断面図 より 4.01 × 116.50 平均幅員：4.01m	=	467.17	m ²	467.2
路盤 (M-30, t=10cm)	A=	表層より 467.17 - 2.09 横断暗渠設置箇所除外	=	465.08	m ²	465.1

区画線工計算書

区画線 (白,幅15cm,実線)	N=	1式当たり延長	=	1.00	式	1.0
		平面図・標準断面図 より (車道外側線)				
	L=	108.50 + 116.50	=	225.00		
		左 右	=	225.00	m	225.0
区画線 (白,幅15cm,破線)	N=	1式当たり延長	=	1.00	式	1.0
		平面図・標準断面図 より (車道外側線)				
	L=	4.00	=	4.00		
		左	=	4.00	m	4.0
区画線 (緑,幅15cm,実線)	N=	1式当たり延長	=	1.00	式	1.0
		平面図・標準断面図 より (グリーン帯)				
	L=	116.50	=	116.50		
		左	=	116.50	m	116.5

構造物撤去工計算書(1)					
構造物取壊し工					
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	V=	平面図・標準断面図より 0.24 × 29.50 左側現場打ち側溝	=	7.08	m ³ 7.1
			=	7.08	
コンクリート 構造物取壊し (鉄筋)	V=	平面図・標準断面図より 0.07 × 2.00 右側U型側溝3種300A	=	0.14	m ³ 0.1
			=	0.14	
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	A=	4.06 × 116.50	=	472.99	m ² 473.0
			=	472.99	
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L1=	4.75 + 4.50 No.0横断: 4.75m、No.5+16.5横断: 4.5m	=	9.25	m
	L2=	0.60 + 29.50 + 0.60 U型側溝500A・C設置箇所	=	30.70	m
	L3=	0.60 + 2.00 + 0.60 U型側溝300C設置箇所	=	3.20	m
	L4=	(5.00 - 0.60 - 0.60) × 2.00 横断暗渠設置箇所	=	7.60	m
			=	50.75	m 50.8
運搬処理工					
殻運搬 (無筋コンクリート)	V=	コンクリート構造物取壊し(無筋)より 7.08	=	7.08	m ³ 7.1
			=	7.08	
殻運搬 (鉄筋コンクリート)	V=	コンクリート構造物取壊し(鉄筋)より 0.14	=	0.14	m ³ 0.1
			=	0.14	
殻運搬 (アスファルト)	V=	アスファルト舗装版取壊しより 472.99 × 0.04	=	18.92	m ³ 18.9
			=	18.92	
殻処分 (無筋コンクリート)	V=	殻運搬(無筋コンクリート)より 7.08	=	7.08	m ³ 7.1
			=	7.08	

構造物撤去工計算書（2）

運搬処理工					
殻処分 （鉄筋コンクリート）	V=	殻運搬（鉄筋コンクリート）より 0.14	=	0.14	m ³
			=	0.14	
殻処分 （アスファルト）	V=	殻運搬（アスファルト）より 18.92	=	18.92	m ³
			=	18.92	
					0.1
					18.9

仮設工計算書

交通管理工

交通誘導警備員A	N=	1.00	=	1.00	式	1.0
交通誘導警備員B	N=	1.00	=	1.00	式	1.0