

数 量 集 計 表 (1)							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
市道神明小学校通学線							
道 路 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m <sup>3</sup>	3		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m <sup>3</sup>	20		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m <sup>3</sup>	15		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m <sup>3</sup>	5		
排 水 構 造 物 工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		U 型 側 溝	3種, 250	m	46		
		コンクリート蓋		枚	87		
		グレーチング蓋	ダクタイル 志摩市章マーク入	枚	5		
	集 水 枡 工			式	1		
		集 水 枡	300×300×500	基	1		
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=40mm	m <sup>2</sup>	29		
		路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=100mm	m <sup>2</sup>	29		
区 画 線 工				式	1		
	区 画 線 工			式	1		
		溶 融 式 区 画 線	白, 幅15cm, 実線	m	47		

## 数量集計表 (2)

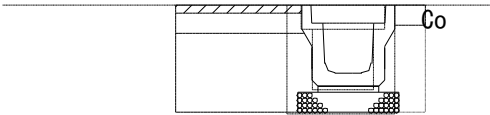
[illegible]

# 土 工 計 算 書 (1)

(一式当り)

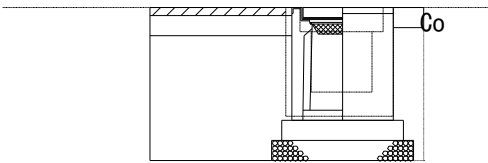
掘削	土工計算書(2)より				
	V1= 0.06 × 5.90	=	0.35		
	※No.0+0.5～No.0+6.4 標準断面図より				
	V2= 0.06 × 40.10	=	2.41		
	※No.0+6.4～No.02+6.5 土工計算書(2)より				
床掘り	V3= 0.07 × 0.50	=	0.04		
	※集水桝設置箇所				
	Σ	=	2.80	m <sup>3</sup>	2.8
	土工計算書(2)より				
	V1= 0.28 × 5.90	=	1.65		
埋戻し	※No.0+0.5～No.0+6.4 標準断面図より				
	V2= 0.44 × 40.10	=	17.64		
	※No.0+6.4～No.02+6.5 土工計算書(2)より				
	V3= 0.63 × 0.50	=	0.32		
	※集水桝設置箇所				
	Σ	=	19.61	m <sup>3</sup>	19.6
掘削床掘総計	土工計算書(2)より				
	V1= 0.33 × 5.90	=	1.95		
	※No.0+0.5～No.0+6.4 標準断面図より				
	V2= 0.33 × 40.10	=	13.23		
	※No.0+6.4～No.02+6.5 土工計算書(2)より				
盛土埋戻総計	V3= 0.50 × 0.50	=	0.25		
	※集水桝設置箇所				
	Σ	=	15.43	m <sup>3</sup>	15.4
	掘削	V	=	2.80	
	床掘	V	=	19.61	
残土処理	Σ	=	22.41	m <sup>3</sup>	22.4
	盛土	V	=	0.00	
	埋戻し	V	=	15.43	
	Σ	=	15.43	m <sup>3</sup>	15.4
	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9				
	V= 22.41 - 15.43 / 0.9	=	5.27	m <sup>3</sup>	5.3

現場打側溝箇所



掘削	0.06
床掘	0.28
埋戻し(流用土)	0.33
Co取壊し(無筋)	0.22

集水枳



掘削	0.07
床掘	0.63
埋戻し(流用土)	0.50
Co取壊し(無筋)	0.22

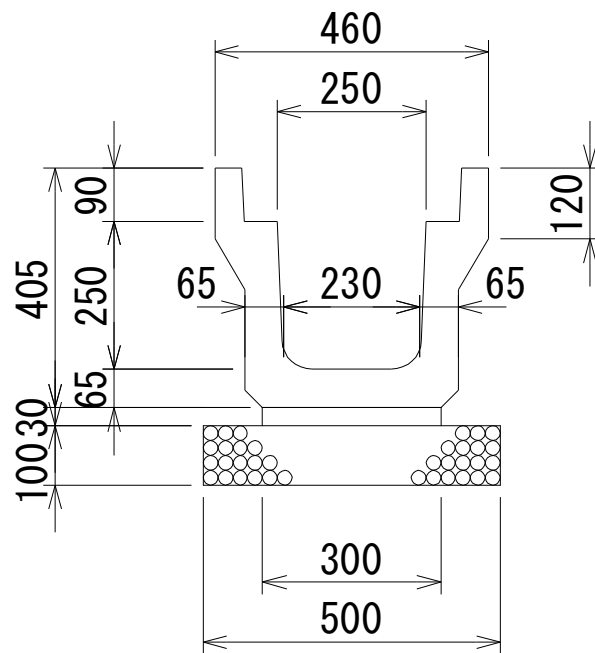
排水構造物工計算書

(一式当り)

側溝工						
U型側溝 (3種250)	L=	平面図より 46.00	=	46.00	m	46.0
コンクリート蓋	N=	46.00 ÷ 0.50 - 5.00	=	87.00	枚	87.0
グレーチング蓋	N=	46.00 ÷ 10.00	=	5.00	枚	5.0
集水枡工						
集水枡 (300×300×500)	N=	平面図より 1.00	=	1.00	基	1.0

# U 型 側 溝 ( 3 種 250 )

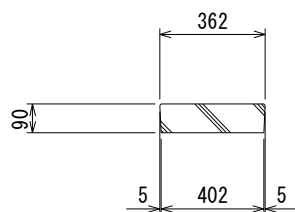
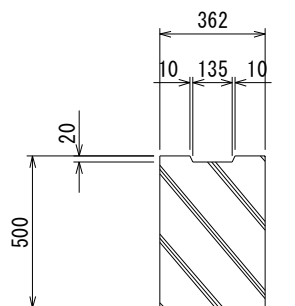
(10m当り)



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>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ ( L=2000, 参考重量=332kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.000 = 0.090$	m <sup>3</sup>	0.09
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m <sup>2</sup>	5.00
基面整正	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m <sup>2</sup>	5.00

# U 型 側 溝 コンクリート 蓋 (3 種 250)

(1枚当り)

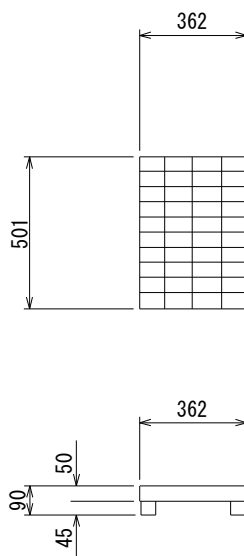


W=37kg/枚

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>	$N = \frac{L}{B} = \frac{500}{250} = 2$ ( 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)

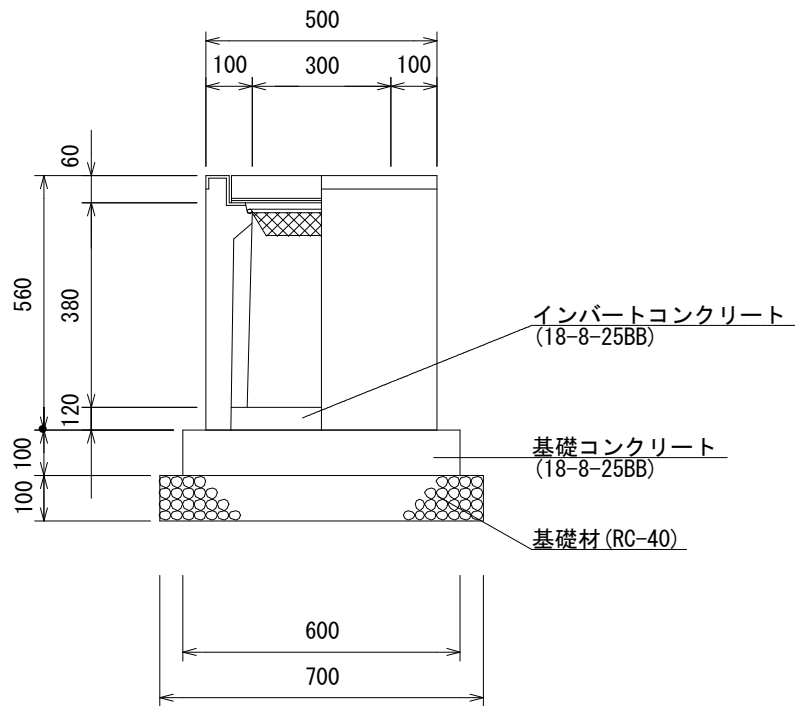


W=15.0kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋 <small>(タタイル, T-25, 250)</small> <small>(志摩市章マーク入)</small> <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = \frac{L}{W} = \frac{500}{15.0} = 33.33$ ( L=500, 参考重量=15.0kg/枚 )	枚	1.00

集 水 枿  
( 300 × 300 × 500 )

(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用AS枿相当品 (300×300×500)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ ( 参考重量=172kg/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)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.120 \times 10.000 = 0.108$	m <sup>3</sup>	0.11
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 <sup>3</sup>	0.36
同上型枠	$A = ( 0.600 + 0.600 ) \times 2.000 \times 0.100 \times 10.000 = 2.400$	m <sup>2</sup>	2.40
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.700 \times 0.700 \times 10.000 = 4.900$	m <sup>2</sup>	4.90
基面整正	$A = 0.700 \times 0.700 \times 10.000 = 4.900$	m <sup>2</sup>	4.90

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

表層  
(t=40mm)

平面図・標準断面図より  
A= 0.62 × 46.50

= 28.83

m<sup>2</sup>

28.8

路盤  
(M-30, t=100mm)

表層より  
A= 28.83

= 28.83

m<sup>2</sup>

28.8



(一式当り)

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 <sup>3</sup>	0.15
目地材 (ケンタイ, t =10mm)	$A = 0.150 \times 0.100 \times 1.000 = 0.015$	m <sup>2</sup>	0.02

# 構造物撤去工計算書(1)

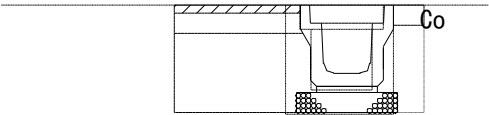
(一式当り)

構造物取壊し工					
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	構造物撤去工計算書(2)より				
	V1=	0.22 × 5.90	=	1.30	
	※No.0+0.5～No.0+6.4 標準断面図より				
	V2=	0.07 × 40.10	=	2.81	
	※No.0+6.4～No.02+6.5 構造物撤去工計算書(2)より				
	V3=	0.22 × 0.50	=	0.11	
	※集水桝設置箇所				
	Σ		=	4.22	m <sup>3</sup> 4.2
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)					
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	A=	表層より 28.83	=	28.83	m <sup>2</sup> 28.8
	L=	0.33 + 46.50 + 0.33	=	47.16	m 47.2
※No.0横断：0.33m、No.0～No.2+6.5縦断：46.5m、No.2+6.5：横断：0.33m					
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=	4.22	=	4.22	m <sup>3</sup> 4.2
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより				
	V=	28.83 × 0.04	=	1.15	m <sup>3</sup> 1.2
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より				
	V=	4.22	=	4.22	m <sup>3</sup> 4.2
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より				
	V=	1.15	=	1.15	m <sup>3</sup> 1.2

構造物撤去工計算書（2）

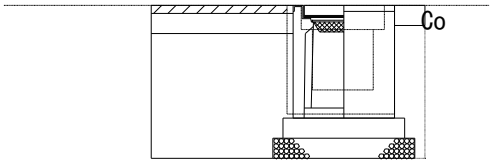
（一式当り）

現場打側溝箇所



掘削	0.06
床掘	0.28
埋戻し(流用土)	0.33
Co取壊し(無筋)	0.22

集水桝



掘削	0.07
床掘	0.63
埋戻し(流用土)	0.50
Co取壊し(無筋)	0.22

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
市道カシコ線							
道 路 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m <sup>3</sup>	60		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m <sup>3</sup>	60		
法 面 工				式	1		
	張 コンクリート工			式	1		
		張 コンクリート①	18-8-25BB, t=100	m <sup>2</sup>	26		
		張 コンクリート②	18-8-25BB, t=100	m <sup>2</sup>	15		
		張 コンクリート③	18-8-25BB, t=100	m <sup>2</sup>	50		
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=40mm	m <sup>2</sup>	507		
		路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=100mm	m <sup>2</sup>	507		
構 造 物 撤 去 工				式	1		
	既 設 フェンス 撤 去 復 旧 工			式	1		
		既 設 フェンス 撤 去	フェンス, H=1200	m	72		
		既 設 フェンス 再 設 置	フェンス, H=1200	m	72		
	構造物取壊し工			式	1		
		アスファルト 舗 装 版 取 壊 し	t=10cm以下	m <sup>2</sup>	507		
		舗 装 版 切 断	アスファルト t=15cm以下	m	10		
	運 搬 処 理 工			式	1		
		殻 運 搬	アスファルト	m <sup>3</sup>	20		
		殻 処 分	アスファルト	m <sup>3</sup>	20		

## 数量集計表(2)

[illegible]

# 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	法面工より							
	V1=	( 26.25 + 14.80 + 49.65 )	×	0.10	=	9.07		
	表層より							
	V2=	507.25	×	0.10	=	50.73		
					Σ	=	59.80	m <sup>3</sup> 59.8
掘削床掘総計	掘削				V	=	59.80	
	床掘				V	=	0.00	
					Σ	=	59.80	m <sup>3</sup> 59.8
盛土埋戻総計	盛土				V	=	0.00	
	埋戻し				V	=	0.00	
					Σ	=	0.00	m <sup>3</sup> 0.0
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9							
	V=	59.80	-	0.00	/0.9	=	59.80	m <sup>3</sup> 59.8

(一式当り)

張コンクリート工					
張コンクリート① (18-8-25BB, t=100)	法面工面積計算書より A= 26.25	=	26.25	m <sup>2</sup>	26.3
張コンクリート② (18-8-25BB, t=100)	法面工面積計算書より A= 14.80	=	14.80	m <sup>2</sup>	14.8
張コンクリート③ (18-8-25BB, t=100)	法面工面積計算書より A= 49.65	=	49.65	m <sup>2</sup>	49.7



法 面 工 面 積 計 算 書

測点名	測点	距離 (m)	張コンクリート②								
			幅 (m)	平均 (m)	面積 (m <sup>2</sup> )	断面積 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	土量 (m <sup>3</sup> )	断面積 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	土量 (m <sup>3</sup> )
NO.0+15	NO.0 + 15.00	0.00	0.45								
NO.1	NO.1 + 0.00	5.00	0.45	0.45	2.25						
NO.2	NO.2 + 0.00	20.00	0.60	0.53	10.60						
NO.2+3	NO.2 + 3.00	3.00	0.70	0.65	1.95						
合計		28.00			14.80						

法 面 工 面 積 計 算 書

測点名	測点	距離 (m)	張コンクリート③								
			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.2+10	NO.2 + 10.00	0.00	0.70								
NO.3	NO.3 + 0.00	10.00	0.60	0.65	6.50						
NO.4	NO.4 + 0.00	20.00	0.80	0.70	14.00						
NO.5	NO.5 + 0.00	20.00	0.90	0.85	17.00						
NO.5+13.5	NO.5 + 13.50	13.50	0.90	0.90	12.15						
合計		63.50			49.65						

## 張　コ　ン　ク　リ　ー　ト　①

(100m<sup>2</sup>当り)

名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート (18-8-25BB, t=100)	V=	100.000 × 0.100 = 10.000	m <sup>3</sup>	10.00
目地材 (ケンタイ, t=10mm)	N=	100.000 ÷ ( 0.840 × 10.000 ) = 11.905	箇所	
	A=	0.840 × 0.100 × 11.905 = 1.000	m <sup>2</sup>	1.00
型枠	A=	100.000 ÷ 0.840 × 0.100 × 2.000 = 23.810	m <sup>2</sup>	23.81

## 張　コ　ン　ク　リ　ー　ト　②

(100m<sup>2</sup>当り)

名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート (18-8-25BB, t=100)	V=	100.000 × 0.100 = 10.000	m <sup>3</sup>	10.00
目地材 (ケンタイ, t=10mm)	N=	100.000 ÷ ( 0.520 × 10.000 ) = 19.231	箇所	
	A=	0.520 × 0.100 × 19.231 = 1.000	m <sup>2</sup>	1.00
型枠	A=	100.000 ÷ 0.520 × 0.100 × 2.000 = 38.462	m <sup>2</sup>	38.46

## 張　コ　ン　ク　リ　ー　ト　③

(100m<sup>2</sup>当り)

名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート (18-8-25BB, t=100)	V=	100.000 × 0.100 = 10.000	m <sup>3</sup>	10.00
目地材 (ケンタイ, t=10mm)	N=	100.000 ÷ ( 0.780 × 10.000 ) = 12.821	箇所	
	A=	0.780 × 0.100 × 12.821 = 1.000	m <sup>2</sup>	1.00
型枠	A=	100.000 ÷ 0.780 × 0.100 × 2.000 = 25.641	m <sup>2</sup>	25.64

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

表層  
(t=40mm)

舗装面積計算書より  
A= 507.25

= 507.25

m<sup>2</sup>

507.3

路盤  
(M-30, t=100mm)

表層より  
A= 507.25

= 507.25

m<sup>2</sup>

507.3

鋪 装 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層								
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	4.20								
NO. 0+15	NO. 0 + 15.00	15.00	3.50	3.85	57.75						
NO. 1	NO. 1 + 0.00	5.00	3.10	3.30	16.50						
NO. 1+11	NO. 1 + 11.00	11.00	3.50	3.30	36.30						
NO. 2	NO. 2 + 0.00	9.00	5.00	4.25	38.25						
NO. 2+10	NO. 2 + 10.00	10.00	5.90	5.45	54.50						
NO. 3	NO. 3 + 0.00	10.00	5.14	5.52	55.20						
NO. 4	NO. 4 + 0.00	20.00	4.37	4.76	95.20						
NO. 5	NO. 5 + 0.00	20.00	4.40	4.39	87.80						
NO. 5+13.5	NO. 5 + 13.50	13.50	5.34	4.87	65.75						
合計		113.50			507.25						

# 構造物撤去工計算書

(一式当り)

既設フェンス撤去復旧工				
既設フェンス撤去 (フェンス, H=1200)	法面工より $L = 28.00 + 63.50 - 19.60 = 71.90$ ※張コンクリート②: L=28.0m, 張コンクリート③: L=63.5m ※No.1+3.4~No.2+3.0まで除外: L=19.6m		m	71.9
既設フェンス再設置 (フェンス, H=1200)	既設フェンス撤去より $L = 71.90$	= 71.90	m	71.9
構造物取壊し工				
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	表層より $A = 507.25$	= 507.25	m <sup>2</sup>	507.3
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	$L = 4.20 + 5.34$ ※No.0横断: 4.2m、No.5+13.5横断: 5.34m	= 9.54	m	9.5
運搬処理工				
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより $V = 507.25 \times 0.04$	= 20.29	m <sup>3</sup>	20.3
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より $V = 20.29$	= 20.29	m <sup>3</sup>	20.3

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