

土工計算書					
掘削	V1=	平面図・標準断面図より 0.22 × 85.0	=	18.70	
			=	18.70	m <sup>3</sup>
18.7					
床掘り U型側溝300A	V1=	平面図・標準断面図より 0.54 × 70.0	=	37.80	
横断側溝300	V2=	平面図、工法図より 1.10 × 2.0	=	2.20	
			=	40.00	m <sup>3</sup>
40.0					
埋戻し 300A	V1=	平面図・標準断面図より 0.36 × 70.0	=	25.20	
横断側溝300	V2=	平面図、工法図より 0.70 × 2.0	=	1.40	
			=	26.60	m <sup>3</sup>
26.6					
残土処理	V=	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9 ( 18.70 + 40.00 ) - ( 0.0 + 26.60 ) / 0.9			
			=	29.14	m <sup>3</sup>
29.1					

排水構造物工計算書

側溝工

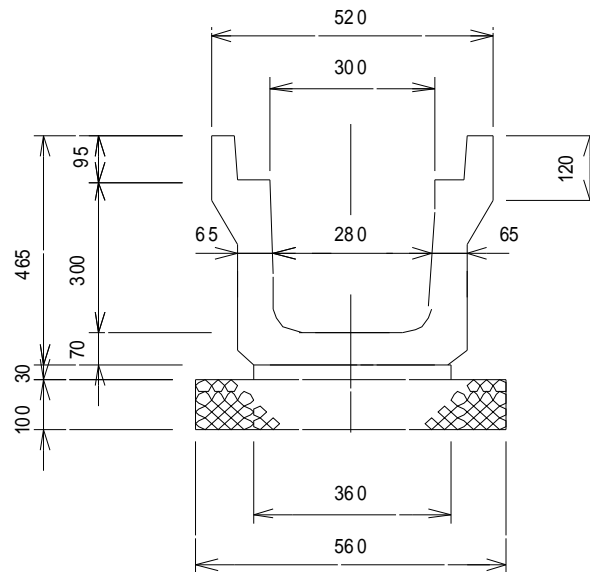
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 70.00	=	70.00	m	70.0
横断側溝 300	L=	平面図より 2.00	=	2.00	m	2.0
コンクリート蓋 (スリット蓋相当品)	N=	$70.00 \div 1.00 - 4.00$ ( L=1000,参考重量=85kg/枚 )	=	66.00	枚	66.0
グレーチング蓋	N=	$70.00 \div 20.00$ ( L=1000,参考重量=36.1kg/枚 )		4.00	枚	4.0

# U 型 側 溝 ( 3 種 300A)

(10m当り)

## U型側溝 3種 300A

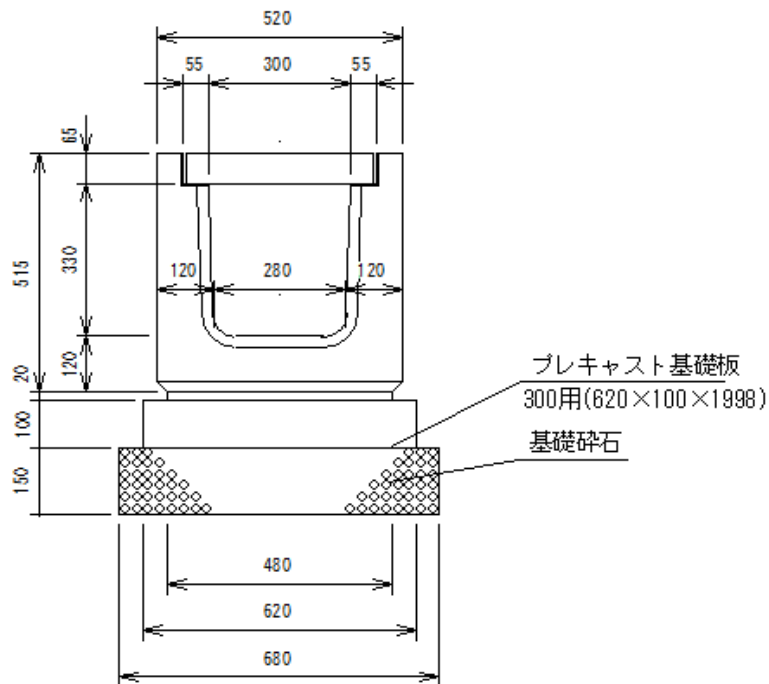
三重県サイクル認定製品



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
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m <sup>2</sup>	5.60
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m <sup>3</sup>	0.11
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m <sup>2</sup>	5.60

# 横断側溝 (300)

(10m当り)



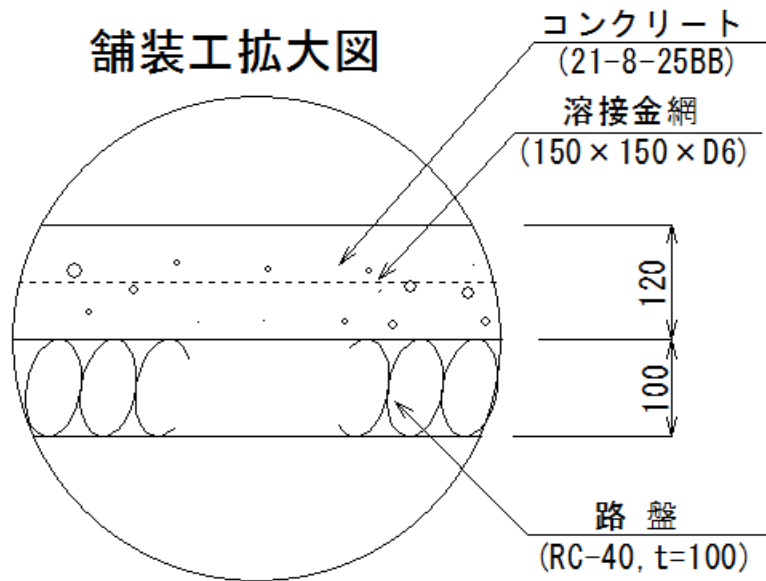
名 称	計 算	単位	数 量
横断側溝 300 三重県リサイクル認定品	$N = 10.000 \div 1.000 = 10.000$ ( L=1000, 参考重量=424.9kg/個 グレーチング含む )	個	10.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m <sup>2</sup>	6.80
プレキャスト基礎板 300用 (620×100×1998)	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ ( L=1998, 参考重量=288kg/枚 )	枚	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.480 \times 0.030 \times 10.000 = 0.144$	m <sup>3</sup>	0.14
基面整正	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m <sup>2</sup>	6.80
グレーチング ボルト式、普通目 滑り止めタイプ	$N = 10.000 \div 1.000 = 10.000$	枚	10.00

舗装工計算書					
アスファルト舗装工 路盤工 (t=10cm)	A=	平面図・標準断面図より			
		2.50 × 85.00	=	212.50	
		横断側溝分控除			
		0.52 × 2.00 = 1.04			
		212.50 - 1.04	=	211.46	m <sup>2</sup> 211.5
表層工 (t=4cm)	A=	上記より			
			=	211.46	m <sup>2</sup> 211.5
取り付けコンクリート工 路盤工 (t=10cm)	A=	平面図・標準断面図より			
		0.56 × 40.00	=	22.40	m <sup>2</sup> 22.4
取り付けコンクリート (t=12cm)	A=	平均幅			
		平面図・標準断面図より			
		0.56 × 40.00	=	22.40	m <sup>2</sup> 22.4
		平均幅			

# 取 り 付 け コ ン ク リ ー ト

(100m2当り)

## 舗装工拡大図



名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート (21-8-25BB, t=12cm)	V=	100.000 × 0.120	= 12.000	m <sup>3</sup>	12.00
溶接金網 (150×150×D6)	A=		= 100.000	m <sup>2</sup>	100.00
目地材 (15mmタイル, t=1cm)	N=	100.000 ÷ ( 0.560 × 10.000 )	= 17.857	箇所	
	A=	0.560 × 0.120 × 17.857	= 1.200	m <sup>2</sup>	1.20

構造物撤去工計算書					
構造物取壊し工					
コンクリート 構造物取壊し	V=	平面図・標準断面図より 0.12 × 70.00 側溝 5+11.0左 ~ 9	=	8.40	
			=	8.40	m <sup>3</sup> 8.4
アスファルト 舗装版取壊し	A=	平面図・標準断面図より 2.15 × 85.00	=	182.75	
			=	182.75	m <sup>2</sup> 182.8
舗装版切断	L=	2.80 9+16.0横断 2.8m	=	2.80	
			=	2.80	m 2.8
運搬処理工					
殻運搬 (鉄筋コンクリート)	V=	コンクリート構造物取壊しより 8.40	=	8.40	
			=	8.40	m <sup>3</sup> 8.4
殻運搬 (アスファルト)	V=	アスファルト舗装版取壊しより 182.75 × 0.04	=	7.31	
			=	7.31	m <sup>3</sup> 7.3
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 8.40	=	8.40	
			=	8.40	m <sup>3</sup> 8.4
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬(アスファルト)より 7.31	=	7.31	
			=	7.31	m <sup>3</sup> 7.3

仮設工計算書

交通管理工

交通誘導警備員A

交通誘導警備員B

式

1

式

1