

土工計算書							
掘削	標準断面図より						
	V1=	0.06	×	6.00	=	0.36	
	V2=	0.06	×	30.00	=	1.80	
					Σ	=	2.16
						m ³	2.2
床掘	標準断面図より						
	V1=	0.44	×	6.00	=	2.64	
	V2=	0.50	×	30.00	=	15.00	
					Σ	=	17.64
						m ³	17.6
埋戻し	標準断面図より						
	V1=	0.38	×	6.00	=	2.28	
	V2=	0.45	×	30.00	=	13.50	
					Σ	=	15.78
						m ³	15.8
掘削床掘総計	掘削			V	=	2.16	
	床掘			V	=	17.64	
				Σ	=	19.80	
						m ³	
盛土埋戻し総計	埋戻し			V	=	15.78	
				Σ	=	15.78	
						m ³	
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻し) / 0.9						
	V=	19.80	-	15.78	/0.9	=	2.27
						m ³	2.3

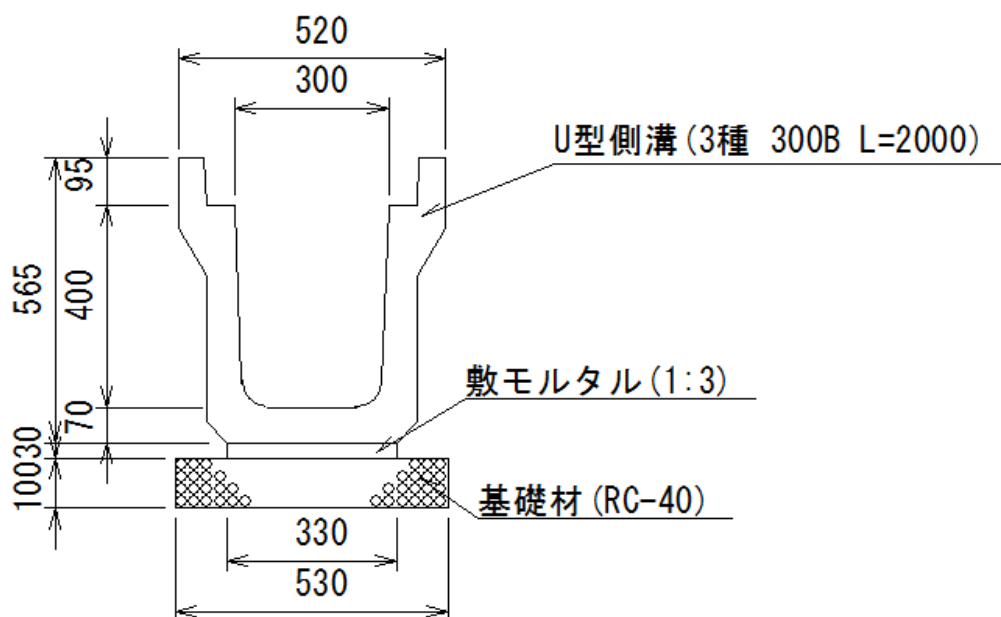
排水構造物工計算書

側溝工

U型側溝 (3種300B) 三重県認定 リサイクル製品	L=	平面図より 6.00	=	6.00	m	6.0
U型側溝 (3種300C) 三重県認定 リサイクル製品	L=	平面図より 30.00	=	30.00	m	30.0
コンクリート蓋 三重県認定 リサイクル製品	N=	36.00 ÷ 0.50 - 4.00	=	68.00	枚	68.0
グレーチング蓋 三重県認定 リサイクル製品	N=	36.00 ÷ 10.00	=	4.00	枚	4.0

U 型 側 溝 (3 種 300B)

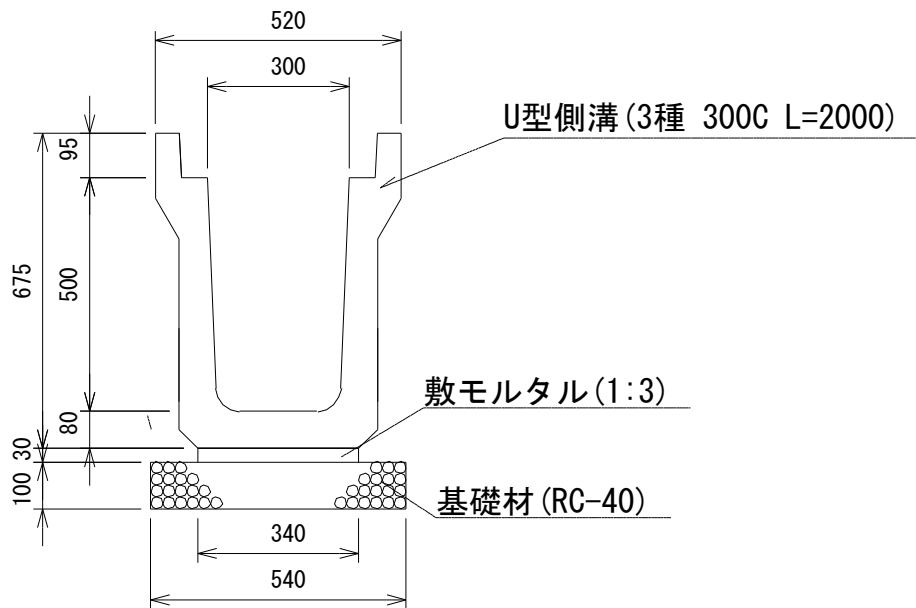
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300B) <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=471kg/個)	本	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.330 \times 0.030 \times 10.000 = 0.099$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.530 \times 10.000 = 5.300$	m ²	5.30
基面整正	$A = 0.530 \times 10.000 = 5.300$	m ²	5.30

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)	本	5.00
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

舗装工計算書

アスファルト舗装工

表層 (t=4cm)	A=	標準断面図より 36.00	×	0.60	=	21.60	m ²	21.6
路盤 (M-30, t=10cm)	A=	表層工より 36.00	×	0.60	=	21.60	m ²	21.6

雑工計算書

間詰コンクリート
18-8-25BB
t=100
W=100(平均)

平面図より
L= 36.00

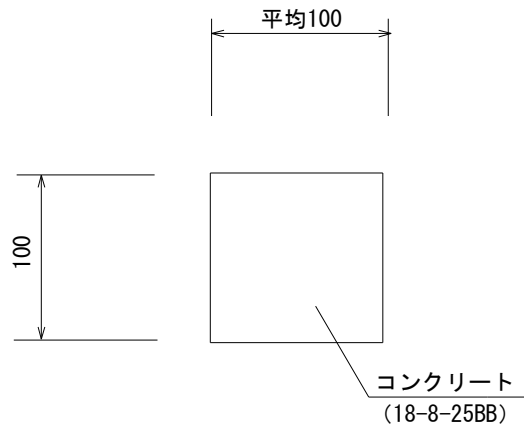
= 36.00

m

36.0

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)	$V = 0.100 \times 0.100 \times 10.000 = 0.100$	m ³	0.10
目地材 (エラストイト, t=10mm)	$A = 0.100 \times 0.100 \times 1.000 = 0.010$	m ²	0.01

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	側溝 平面図・標準断面図より					
	V1=	0.12	×	6.00	=	0.72 m ³
	V2=	0.13	×	30.00	=	3.90 m ³
					Σ1 =	4.62 m ³
	側溝蓋 平面図・標準断面図より					
	V=	0.04	×	36.00	=	1.44 m ³
					Σ2 =	1.44 m ³
					Σ3 =	6.06 m ³
						6.1
アスファルト 舗装版取壊し	アスファルト舗装工より					
	A=	21.60			=	21.60 m ²
						21.6
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 0.60 + 0.60 + 36.00				=	37.20 m
						37.2
運搬処理工						
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより (側溝)					
	V=	4.62			=	4.62 m ³
						4.6
殻運搬 (鉄筋コンクリート)	構造物取壊しより (側溝蓋)					
	V=	1.44			=	1.44 m ³
						1.4
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより					
	V=	21.60	×	0.04	=	0.86 m ³
						0.9
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より					
	V=	4.62			=	4.62 m ³
						4.6
殻処分 (鉄筋コンクリート)	殻運搬より					
	V=	1.44			=	1.44 m ³
						1.4
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より					
	V=	0.86			=	0.86 m ³
						0.9

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