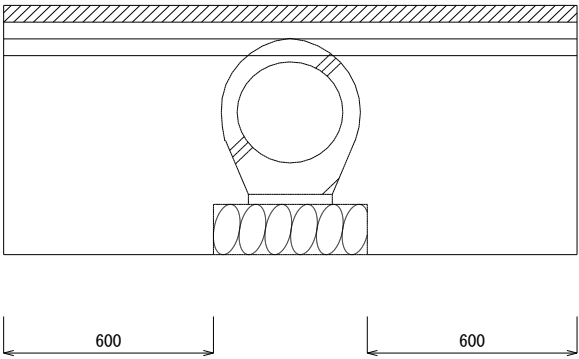


道 路 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	舗装面積計算書より V= 108.50 × 0.10	= 10.85	m ³	10.9
床掘り	土工計算書より V= 9.51 + 3.44	= 12.95	m ³	13.0
埋戻し	土工計算書より V= 8.13 + 2.80 + 1.75	= 12.68	m ³	12.7
掘削床掘総計	掘削	V = 10.85		
	床掘	V = 12.95		
		Σ = 23.80	m ³	23.8
盛土埋戻総計	盛土	V = 0.00		
	埋戻し	V = 12.68		
		Σ = 12.68	m ³	12.7
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) /0.9 V= 23.80 - 12.68 /0.9	= 9.71	m ³	9.7

管渠工（φ 300）土工計算書



掘削	—
床掘	0.97
埋戻し(流用土)	0.83
Go取壊し	—

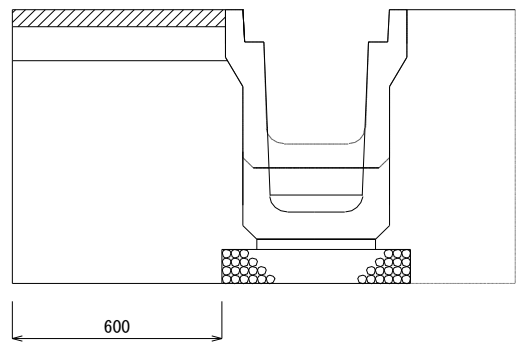
床掘 (W=1.0m以上2.0m未満)
0.97 × 9.80

= 9.51 m³

埋戻し (最大埋戻し幅1m未満)
0.83 × 9.80

= 8.13 m³

U型側溝工（3種300C） 土工計算書



掘削	—
床掘	0.86
埋戻し(流用土)	0.70
Go取壊し	0.08

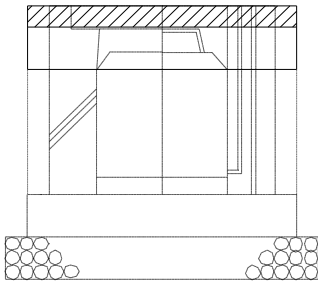
床掘 (W=1.0m以上2.0m未満)
0.86 × 4.00

= 3.44 m³

埋戻し (最大埋戻し幅1m未満)
0.70 × 4.00

= 2.80 m³

横断用VS側溝（300×300） 土工計算書



掘削	—
床掘	—
埋戻し(流用土)	0.25
Go取壊し	0.21

埋戻し（最大埋戻し幅1m未満）
0.25 × 7.00

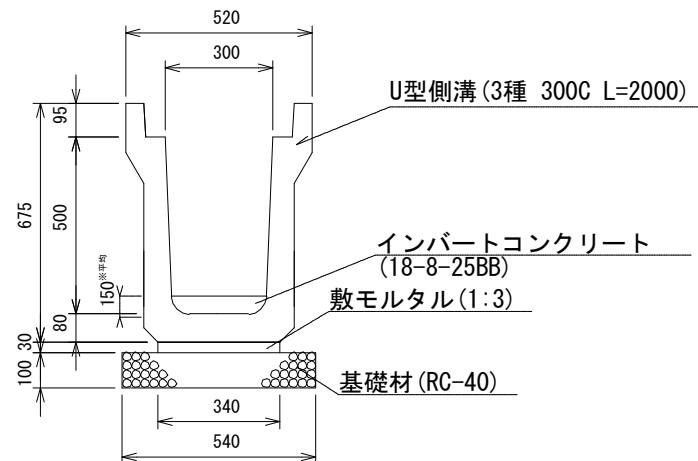
= 1.75 m³

(一式当り)

側溝工					
U型側溝 (3種300C)	L=	平面図より 2.00	=	2.00	m 2.0
管渠工 (φ300)	L=	平面図より 9.80	=	9.80	m 9.8
集水桝工					
集水桝工 (300×300×600)	N=	平面図より 2.00	=	2.00	基 2.0

U 型 側 溝 (3 種 300C)

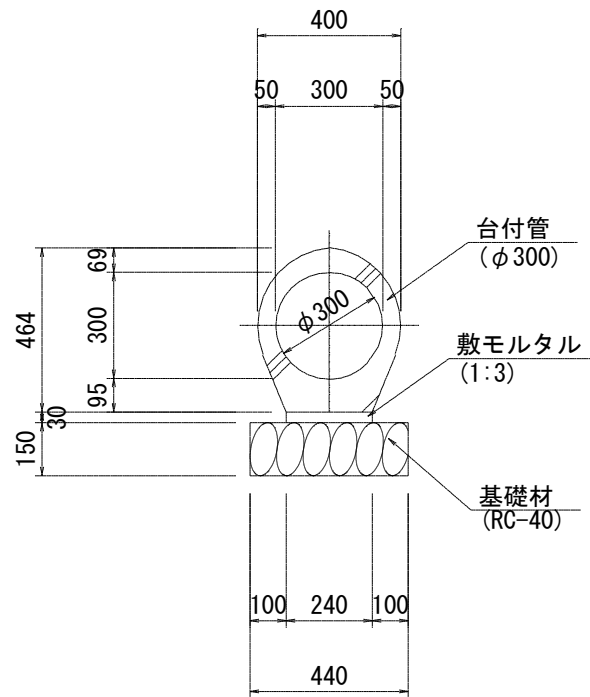
(10m当り)



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>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ (L=2000, 参考重量=584kg/個)	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.150 \times 10.000 = 0.450$	m ³	0.45
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

管 渠 工 (φ 300)

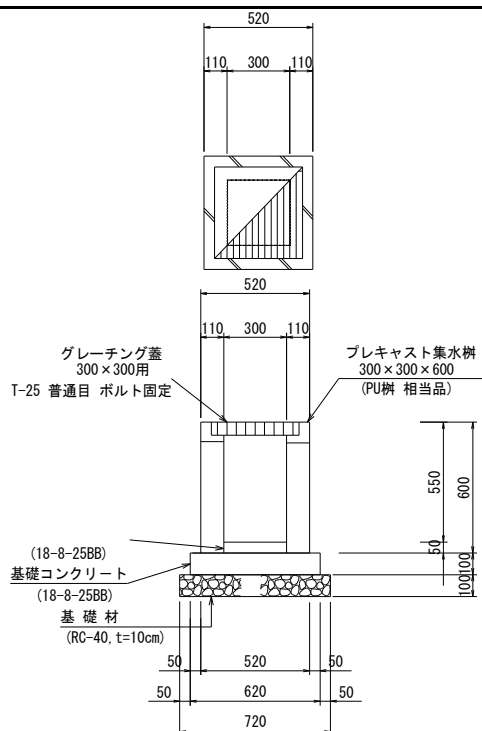
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
台付管 (φ 300) <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=419kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.240 \times 0.030 \times 10.000 = 0.072$	m ³	0.07
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.440 \times 10.000 = 4.400$	m ²	4.40
基面整正	$A = 0.440 \times 10.000 = 4.400$	m ²	4.40

集 水 枿 工

(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枿相当品 (300×300×600)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=178kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	N= 1.000 × 10.000	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.050 × 0.300 × 0.300 × 10.000 = 0.045	m ³	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.620 × 0.620 × 0.100 × 10.000 = 0.384	m ³	0.38
同上型枠	A= 0.620 × 0.100 × 4.000 × 10.000 = 2.480	m ²	2.48
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.720 × 0.720 × 10.000 = 5.184	m ²	5.18
基面整正	A= 0.720 × 0.720 × 10.000 = 5.184	m ²	5.18

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

表層 (t=50mm)	舗装面積計算書より A= 108.50	= 108.50	m ²	108.5
路盤 (M-30, t=100mm)	表層より A= 108.50	= 108.50	m ²	108.5

舖 裝 面 積 計 算 書

測点名	測点	距離 (m)	表層			舗装版取壊し			幅 (m)	平均 (m)	面積 (㎡)
			幅 (m)	平均 (m)	面積 (㎡)	幅 (m)	平均 (m)	面積 (㎡)			
NO.0	NO.0 + 0.00	0.00	7.00			7.00					
NO.0+15.5	NO.0 + 15.50	15.50	7.00	7.00	108.50	7.00	7.00	108.50			
合計		15.50			108.50			108.50			

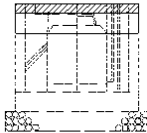
区画線工計算書

(一式当り)

区画線工					
区画線 (白, 幅15cm, 実線)	(車道外側線) $L = 15.50 \times 2.00$ ※平面図より	=	31.00	m	31.0
区画線 (白, 幅15cm, 破線)	(車道中央線) $L = 7.80$ ※平面図より	=	7.80	m	7.8
区画線 (白, 幅15cm換算, 文字・記号)	(矢印①) 5.30×1.00 ※5.3 m/箇所	=	5.30	m	
	(矢印②) 5.70×1.00 ※5.7m/箇所	=	5.70	m	
	$L = 5.30 + 5.70$	=	11.00	m	11.0

構造物撤去工計算書

(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)	No. 0+14. 5付近既設横断側溝取壊し															
	V1=	0.21	×	7.00	= 1.47 m ³											
	<div><table border="1" data-bbox="585 474 708 571"><tr><td>掘</td><td>削</td><td>.....</td></tr><tr><td>床</td><td>掘</td><td>.....</td></tr><tr><td>埋戻し(流用土)</td><td></td><td>0.25</td></tr><tr><td>Go取壊し</td><td></td><td>0.21</td></tr></table></div>					掘	削	床	掘	埋戻し(流用土)		0.25	Go取壊し	
掘	削														
床	掘														
埋戻し(流用土)		0.25														
Go取壊し		0.21														
	No. 0+13. 5付近 (右・左) 既設側溝取壊し															
V2=	0.08	×	4.00	= 0.32 m ³												
	<div><table border="1" data-bbox="547 826 713 855"><tr><td>Go取壊し</td><td>0.08</td></tr></table></div>					Go取壊し	0.08									
Go取壊し	0.08															
V=	1.47	+	0.32	= 1.79 m ³	1.8											
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	7.00	+	7.00	= 14.00 m 14.0											
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	A=	舗装面積計算書より 108.50			= 108.50 m ² 108.5											
運搬処理工																
殻運搬 (アスファルト)	V=	舗装版取壊しより 108.50 × 0.05			= 5.43 m ³ 5.4											
殻運搬 (無筋コンクリート)	V=	構造物取壊しより 1.79			= 1.79 m ³ 1.8											
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 5.43			= 5.43 m ³ 5.4											
殻処分 (無筋コンクリート)	V=	殻運搬より 1.79			= 1.79 m ³ 1.8											
現場発生品運搬	N=	グレーチング蓋			= 1.00 回 1.0											

構造物撤去工計算書（２）

（一式当り）

スクラップ (鉄屑,ヘビーH3)	W= 37.00 × 7.00 = 259.00				kg	
	※グレーチング蓋：37.0kg/枚					
					= 0.26 t	0.26
	現場発生品運搬					
	N= 0.26 ÷ 2.00 = 0.130				≐ 1.00 回	1.0
	(2t積車)					