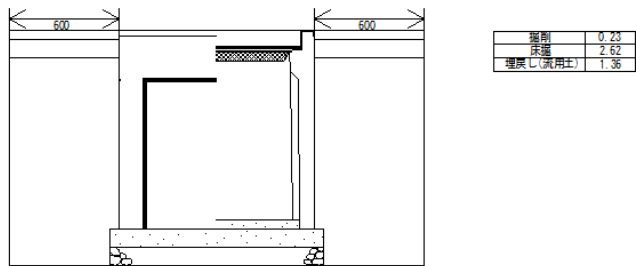


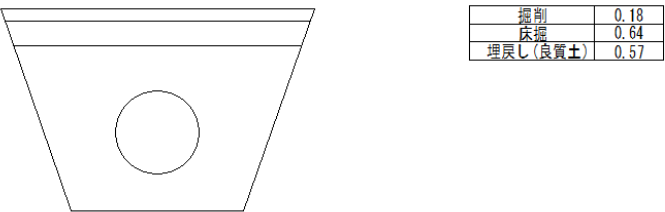
土 工 計 算 書						(一式当り)	
掘削	平面図・標準断面図より (No. 0+7.9m～No. 1+3.9m)						
	V1=	0.23	×	16.0	=	3.68	
	土工計算書 (2) より 集水桝						
	V2=	0.23	×	1.18	=	0.27	
	横断側溝						
掘削	V3=	0.06	×	12.00	=	0.72	
	管渠 (Φ300)						
	V4=	0.18	×	(6.8 + 5.9)	=	2.29	
					Σ	=	6.96
						m ³	7.0
床掘	平面図・標準断面図より (No. 0+7.9m～No. 1+3.9m)						
	V1=	2.43	×	16.0	=	38.88	
	平面図・標準断面図より (No. 1+3.9m～No. 2+7.9m)						
	V2=	2.75	×	24.00	=	66.00	
	土工計算書 (2) より集水桝						
床掘	V3=	2.62	×	1.18	=	3.09	
	横断側溝						
	V4=	0.94	×	12.00	=	11.28	
	管渠 (Φ300)						
	V5=	0.64	×	(6.8 + 5.9)	=	8.13	
					Σ	=	127.38
						m ³	127.4
埋戻し (流用土)	平面図・標準断面図より (No. 0+7.9m～No. 1+3.9m)						
	V1=	2.43	×	16.0	=	38.88	
	平面図・標準断面図より (No. 1+3.9m～No. 2+7.9m)						
	V2=	2.75	×	24.00	=	66.00	
	土工計算書 (2) より 集水桝						
埋戻し (流用土)	V3=	1.36	×	1.18	=	1.60	
	横断側溝						
	V4=	0.75	×	12.00	=	9.00	
	管渠 (Φ300)						
	V5=	0.57	×	(6.8 + 5.9)	=	7.24	
					Σ	=	122.72
						m ³	122.7
掘削床掘総計	掘削				V	=	6.96
	床掘				V	=	127.38
					Σ	=	134.34
						m ³	134.3
盛土埋戻総計	盛土				V	=	0.00
	埋戻し(流用土)				V	=	122.72
					Σ	=	122.72
						m ³	122.7
購入土	((盛土 + 埋戻) - (掘削 + 床掘) × 0.9) × 1.33						
	V=	(122.72 - 134.34 × 0.9) × 1.33			=	2.41	m ³
							2.4

土工計算書(2)

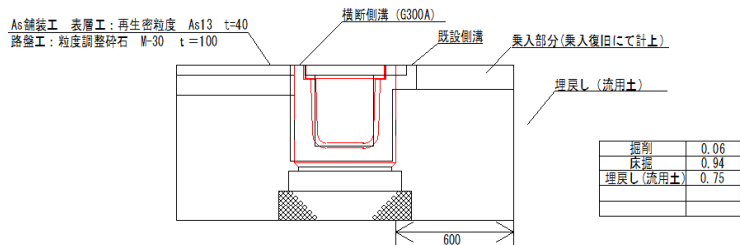
集水桝 (800×800×1000)



管渠 (Φ300)



横断側溝 (G300A)



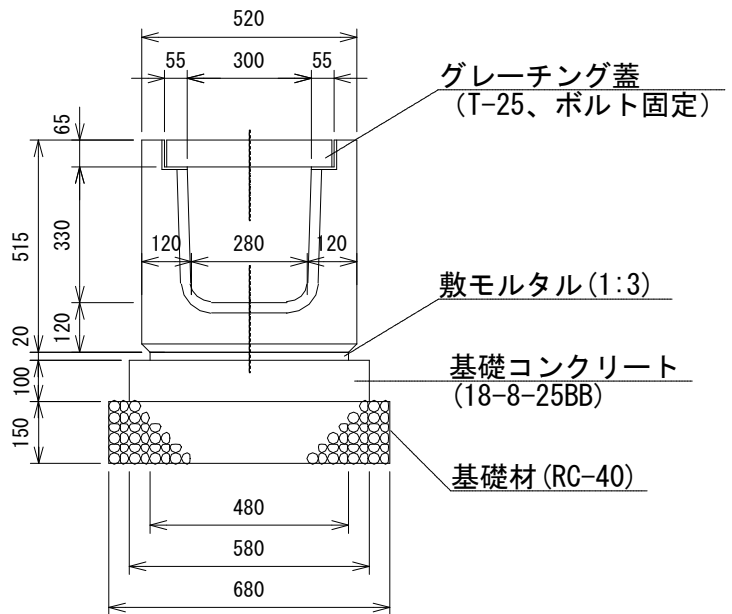
排水構造物工計算書

(一式当り)

側溝工					
横断側溝 (G300A)	平面図より L= 12.00	= 12.00	m	12.0	
管渠工					
管渠 (カナヒュームA型Φ700相当品)	平面図より L= 40.00	= 40.00	m	40.0	
管渠 (カナパイプA型Φ300相当品)	平面図より L= 6.80 + 5.90	= 12.70	m	12.7	
集水枡工					
集水枡 (800×800×1000)	平面図より N= 1.00	= 1.00	基	1.0	

横断側溝 (G300A)

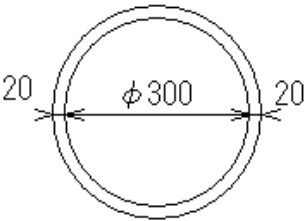
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
横断側溝 (G300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 1.000 = 10.000$ (L=1000, 参考重量=355kg/個)	個	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.480 \times 0.020 \times 10.000 = 0.096$	m ³	0.10
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.580 \times 0.100 \times 10.000 = 0.580$	m ³	0.58
同上型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2.000 = 2.000$	m ²	2.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m ²	6.80
基面整正	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m ²	6.80

管 渠 (φ 300)

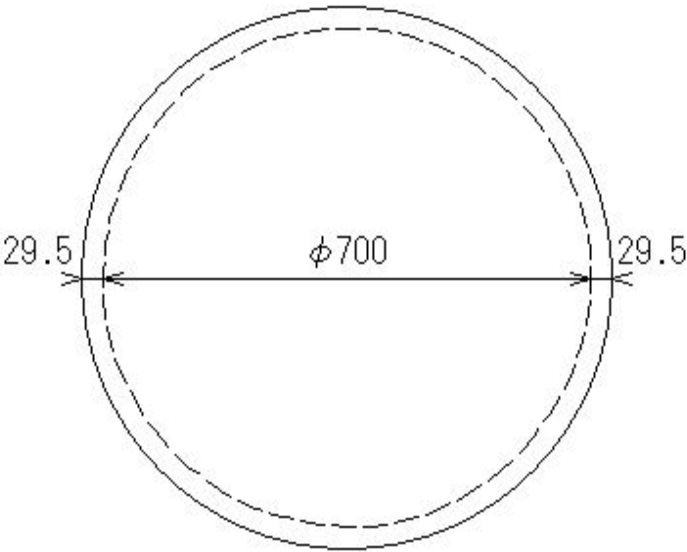
(10m当り)



名 称	計 算		単位	数 量
暗渠排水管 <small>(カナパイプA型φ300相当品)</small>	L= 10.0	= 10.0	m	10.0
継手 <small>(カナパイプA型φ300、Pシート継手相当品)</small>	N= 1.000	= 1.000	個	1.00

管 渠 (φ 700)

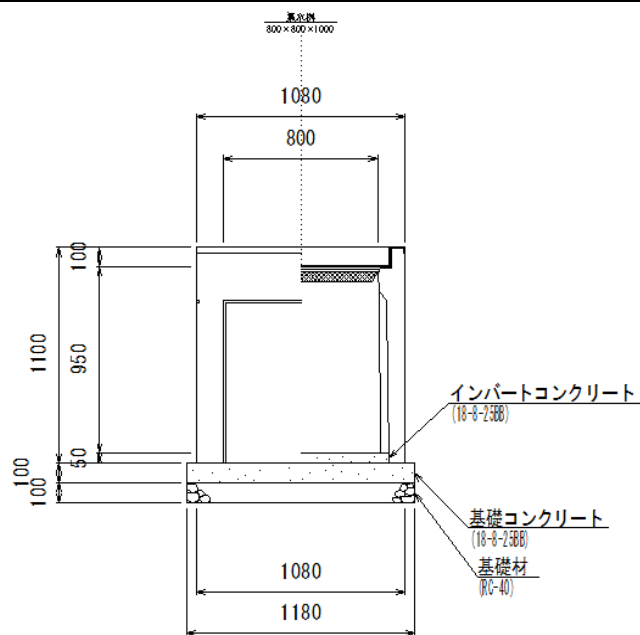
(100m当り)



名 称	計 算		単位	数 量
暗渠排水管 <small>(カナヒュームA型φ700相当品)</small>	L = 100.000	= 100.000	m	100.00
継手 <small>(カナヒュームA型φ700) (鉄製半割継手(ギザタイプ)相当品)</small>	N = 19.000	= 19.000	個	19.00

集水桧 (800 × 800 × 1000)

(10基当り)



※集水桧の天端勾配は、路面の縦断勾配に合わせて施工すること。

名 称	計 算	単位	数 量
側溝用AS桧相当品 (800×800×1000)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=1125kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 800×800)	N= 1.000 × 10.000	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.800 × 0.800 × 0.050 × 10.000	m ³	0.32
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 1.180 × 1.180 × 0.100 × 10.000	m ³	1.39
同上型枠	A= 1.180 × 0.100 × 4.000 × 10.000	m ²	4.72
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 1.180 × 1.180 × 10.000	m ²	13.92
基面整正	A= 1.180 × 1.180 × 10.000	m ²	13.92

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

車道舗装

表層
(t=40mm)

平面図及び標準断面図より
A= 2.40 × 23.90 = 57.36
No. 0～No. 1+3.9m

Σ = 57.36 m² 57.4

路盤
(M-30, t=100mm)

表層より
A= 57.36 = 57.36

Σ = 57.36 m² 57.4

(一式当り)

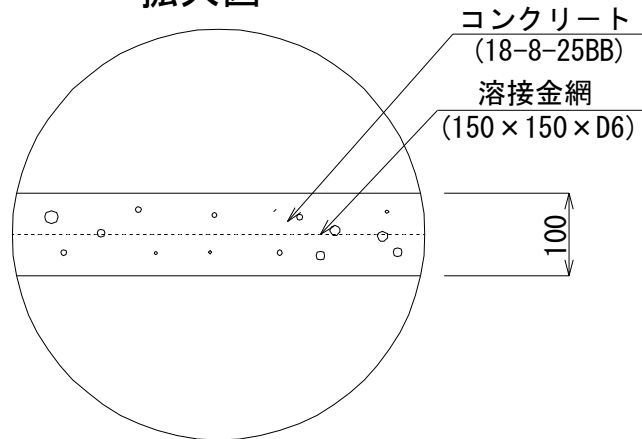
乗 入 復 旧 (一式当り)

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート舗装 (18-8-25BB、t=100)	$A = 2.000 \times 12.000 = 24.000$ $NO. 0+8.0 \sim NO. 0+13.5$	m ²	24.00
型枠	$A = 2.000 \times 0.100 \times 2.000 = 0.400$ $A = 12.000 \times 0.100 = 1.200$ $\Sigma = 1.600$	m ²	1.60

コンクリート舗装

(100m²当り)

拡大図



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB, t=10cm)	$V = 100.000 \times 0.100 = 10.000$	m ³	10.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = 100.000$	m ²	100.00

構 造 物 撤 去 工 計 算 書

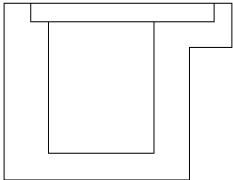
(一式当り)

構造物取壊し工					
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	標準断面図より (No. 0+7.9m～No. 2+7.9m)				
	V1=	0.07	×	40.00	= 2.80
	平面図より (乗り入れ復旧箇所)				
	V2=	24.00	×	0.10	= 2.40
	平面図・構造物撤去工計算書(2)より 側溝				
	V3=	0.13	×	12.00	= 1.56
	側溝蓋				
	V4=	0.30	×	12.00	= 3.60
				Σ	= 10.36 m ³ 10.4
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	As舗装工・表層より				
	A=	57.36		=	57.36
				Σ	= 57.36 m ² 57.4
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L1=	16.00	×	2.00	= 32.00
	※No. 0+7.9m～No. 1+3.9 : 両側				
	L2=	7.90	×	2.00	= 15.80
	※No. 0～No. 0+7.9 : 両側				
	2号箇所				
	L3=	5.90	×	2.00	= 11.80
	※No. 0+7.9付近 : (管渠 (Φ300) 施工箇所) 5.9m両側				
				Σ	= 59.60 m 59.6
運搬処理工					
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより (V1～V3)				
	V=	2.80	+	2.40 + 1.56	= 6.76 m ³ 6.8
殻運搬 (有筋コンクリート)	構造物取壊しより (V4)				
	V=	3.60		=	3.60 m ³ 3.6
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより				
	V=	57.36	×	0.04	= 2.29 m ³ 2.3
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より				
	V=	6.76		=	6.76 m ³ 6.8
殻処分 (有筋コンクリート)	殻運搬より				
	V=	3.60		=	3.60 m ³ 3.6
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より				
	V=	2.29		=	2.29 m ³ 2.3

構造物撤去工計算書（２）

（一式当り）

既設側溝撤去



Co取壊し(側溝)	0.13
Co取壊し(側溝蓋)	0.03