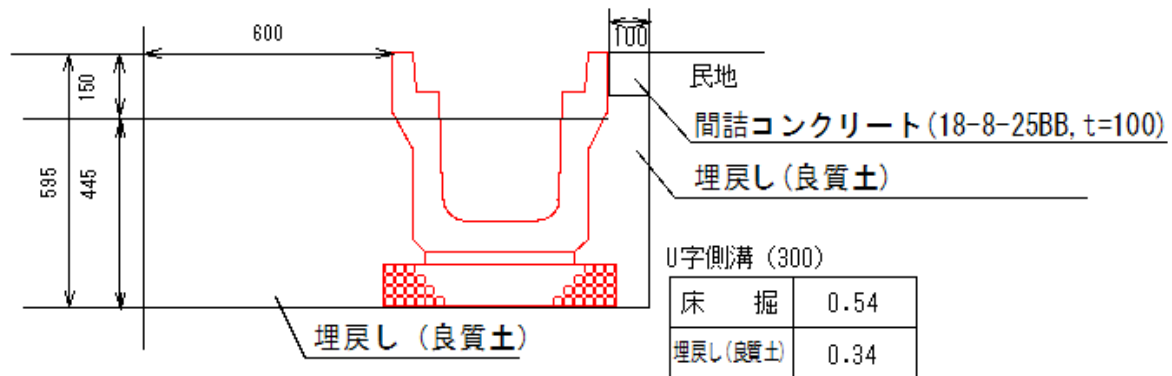


# 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	舗装数量より					
	V1= 1678.10 × 0.10	=	167.81	m3	167.8	
床掘	断面図より					
横断側溝	V1= 1.10 × 31.40	=	34.54	m3		
U型側溝	下図より					
	V2= 0.54 × 7.30	=	3.94	m3		
控除						
(U型側溝影響範囲)	V3= 0.203 × 7.30	=	1.48	m3		
控除	既設U型側溝300分控除					
(横断側溝影響範囲)	V4= 0.100 × 22.10	=	2.21	m3		
	既設ヒューム管分控除					
	V5= 0.300 × 8.60	=	2.58	m3		
	既設塩ビ管 (現場打ちCo含む) 分控除					
	V6= 0.49 × 0.70	=	0.34	m3		
	既設集水桝分控除					
	V= V1+V2-V3-V4-V5-V6	=	31.87	m3	31.9	
埋戻し	断面図より					
横断側溝	V1= 0.74 × 31.40	=	23.24	m3		
U型側溝 (300)	下図より					
	V2= 0.34 × 7.30	=	2.48	m3		
U型側溝撤去 (250)	構造物撤去工 (2) より					
	V3= 0.149 × 2.70	=	0.40	m3		
U型側溝撤去 (300)	構造物撤去工 (2) より					
	V4= 0.201 × 4.00	=	0.80	m3		
	V= V1+V2+V3+V4	=	26.92	m3	26.9	
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) ÷ 0.9					
	V= (167.81+32.2) - 26.92 ÷ 0.9	=	169.76	m3	169.8	



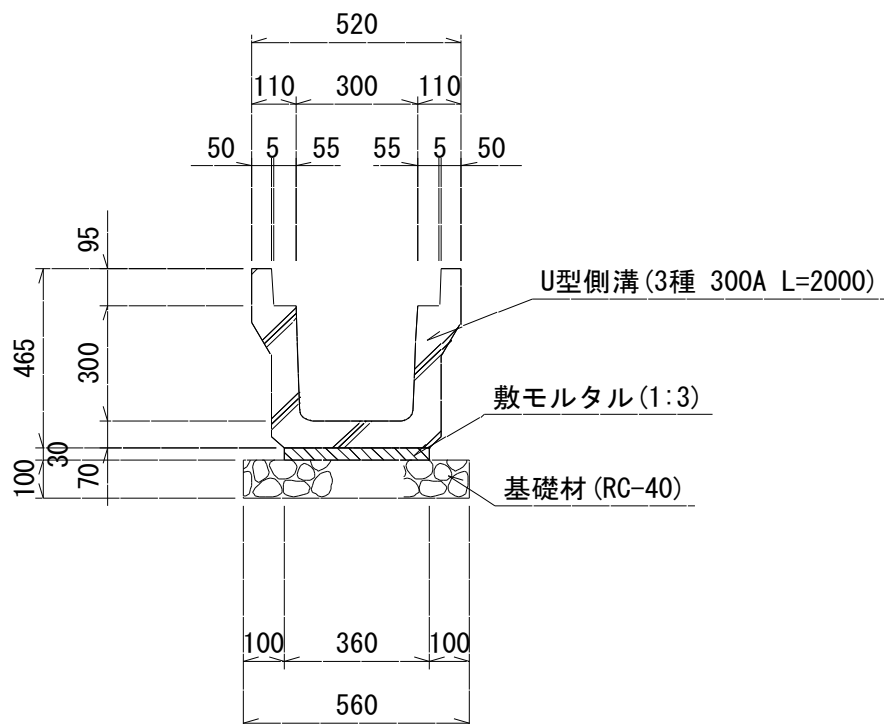
排水構造物工計算書

(一式当り)

側溝工							
U型側溝 (3種300A)	L=	図面より 7.30	=	7.30	m	7.3	
横断側溝 (G300A)	L=	図面より 8.60 + 8.20 + 6.0 + 8.6	=	31.40	m	31.4	
コンクリート蓋 リサイクル認定品	N=	7.30 ÷ 0.5	=	14.60	枚	14.6	
間詰コンクリート 18-8-25BB	A=	土工計算書、平面図より 0.10 × 7.30	=	0.73	m2	0.73	

# U 型 側 溝 (3 種 300A)

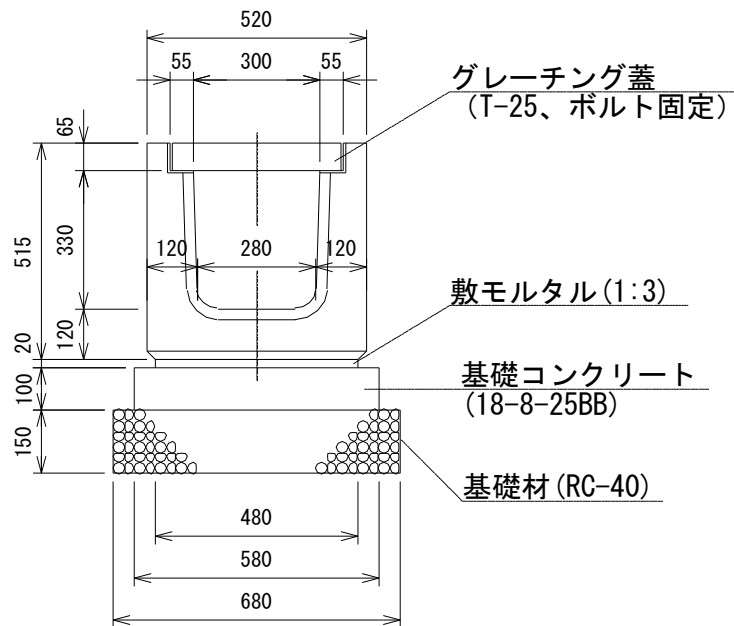
(10m当り)



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>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ ( L=2000, 参考重量=419kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m3	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m2	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m2	5.60

# 横断側溝 (G300A)

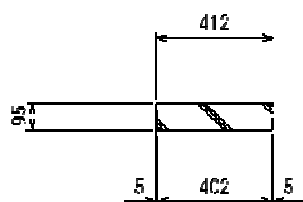
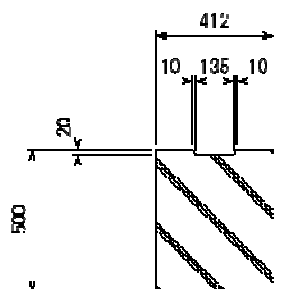
(10m当り)



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
横断側溝用 グレーチング蓋	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ (参考重量 36.5Kg/枚)	枚	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.480 \times 0.020 \times 10.000 = 0.096$	m3	0.10
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.580 \times 0.100 \times 10.000 = 0.580$	m3	0.58
同上型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2.000 = 2.000$	m2	2.00
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m2	6.80
基面整正	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m2	6.80

# U 型 側 溝 コンクリート 蓋 (3 種 300)

(1枚当り)



W-45kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 (3種, 300) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	$N = \frac{L}{W} = \frac{500}{402} = 1.000$ ( L=500, 参考重量=45.0kg/枚 )	枚	1.00

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

路盤 (M-30, t=100mm)	面積計算書より A1= 1598.14	= 1598.14	m2	
No2～3間 交差点 (北側)	A2= ( 3.0 + 7.0 ) × 1.95 ÷ 2.0 3.0 × 9.8	= 9.75 = 29.40 Σ = 39.15	m2 m2 m2	
No5+10.0付近交差点 (北側)	A3= ( 2.95 + 6.90 ) × 2.35 ÷ 2.00	= 11.57	m2	
(南側)	A4= ( 2.83 + 7.40 ) × 2.75 ÷ 2.00	= 14.07	m2	
No8+9.8付近交差点 (北側)	A5= ( 2.80 + 7.15 ) × 3.05 ÷ 2.00	= 15.17	m2	
	A= A1+A2+A3+A4+A5	= 1678.10	m2	1678.1
表層 (t=50mm)	路盤より A= 1678.10	= 1678.10	m2	1678.1

舖 装 面 積 計 算 書													
測 点 名	測 点			距 離 (m)	表 層			路 盤			不 陸 整 正		
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)
NO. 0	NO. 0	+	0. 00	0. 00	7. 25								
NO. 1	NO. 0	+	20. 00	20. 00	6. 10	6. 68	133. 60						
NO. 2	NO. 1	+	20. 00	20. 00	6. 04	6. 07	121. 40						
NO. 3	NO. 2	+	20. 00	20. 00	6. 12	6. 08	121. 60						
NO. 4	NO. 3	+	20. 00	20. 00	6. 07	6. 10	122. 00						
NO. 5	NO. 4	+	20. 00	20. 00	6. 01	6. 04	120. 80						
NO. 6	NO. 5	+	20. 00	20. 00	6. 06	6. 04	120. 80						
NO. 7	NO. 6	+	20. 00	20. 00	6. 05	6. 06	121. 20						
NO. 8	NO. 7	+	20. 00	20. 00	5. 60	5. 83	116. 60						
NO. 9	NO. 8	+	20. 00	20. 00	6. 10	5. 85	117. 00						
NO. 10	NO. 9	+	20. 00	20. 00	5. 95	6. 03	120. 60						
NO. 11	NO. 10	+	20. 00	20. 00	6. 15	6. 05	121. 00						
NO. 12	NO. 11	+	20. 00	20. 00	5. 95	6. 05	121. 00						
NO. 13	NO. 12	+	20. 00	20. 00	7. 10	6. 53	130. 60						
NO. 13+1. 4	NO. 13	+	1. 40	1. 40	7. 10	7. 10	9. 94						
合計				261. 40			1, 598. 14						

張コンクリート工計算書

(一式当り)

張コンクリート工

張コンクリート工  
18-8-25BB  
t=10cm

図面より  
A= 35.53

= 35.53

m2

35.5



# 区画線工計算書

(一式当り)

<div>区画線</div> <div>(白, 幅15cm, 実線)</div>	<div>平面図より</div> <div>L= 250.00 + 250.00</div> <div>北 南</div>	=	500.00	m	500.0
<div>区画線</div> <div>(白, 幅15cm, 破線)</div>	<div>平面図より</div> <div>L1= 13.00 + 13.00 (外側線)</div> <div>北 南</div> <div>L2= 113.00 (中央線)</div> <div>L= L1+L2</div>	=	26.00	m	
		=	113.00	m	
		=	139.00	m	139.0
<div>区画線</div> <div>(白, 幅15cm換算, 文字・記号)</div>	<div>(止まれ)</div> <div>L1= 18.60 × 1.00</div> <div>※18.6m/箇所</div> <div>(交差点クロスマーク)</div> <div>L2= 5.4×3 + 4.2×3</div> <div>※十字路5.4m/箇所、T字路4.2m/箇所</div> <div>L= L1+L2</div>	=	18.60	m	
		=	28.80	m	
		=	47.40	m	47.4
<div>区画線</div> <div>(黄, 幅15cm, 実線)</div>	<div>(消火栓)</div> <div>L= 3.20 × 2.00</div> <div>※3.2m/箇所</div>	=	6.40	m	6.4
<div>区画線</div> <div>(黄, 幅15cm換算, 文字・記号)</div>	<div>(30km表示)</div> <div>L= 19.80 × 1.00</div> <div>※19.8m/箇所</div>	=	19.80	m	19.8

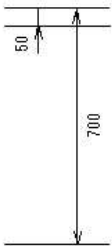
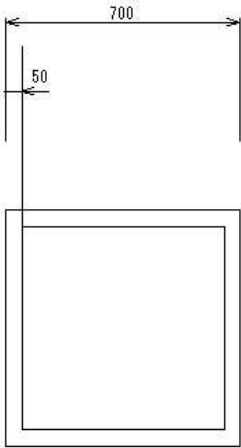
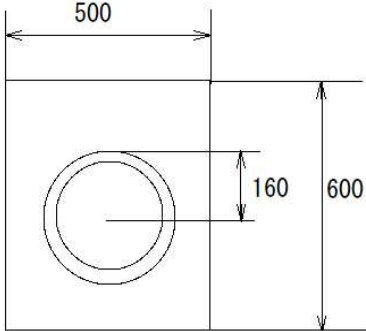
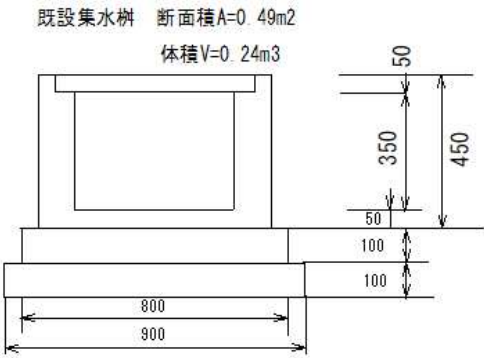
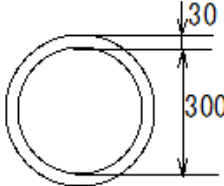
# 構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物取壊し工				
無筋Co取壊し				
側溝(250)	構造物撤去工計算書(2)より $V1 = 0.102 \times 2.70 = 0.28$			
側溝(300)	構造物撤去工計算書(2)より $V2 = 0.126 \times 11.30 = 1.42$			
集水桝	構造物撤去工計算書(2)より $V3 = 0.24 = 0.24$			
ヒューム管 (内径300mm)	構造物撤去工計算書(2)より $V4 = 0.1 \times 22.1 = 2.21$			
既設塩ビ管回りの 現場打ちCo	構造物撤去工計算書(2)より $V5 = 0.22 \times 8.6 = 1.89$			
	$\Sigma$	$=$	6.04	m3
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	舗装工計算書より $A = 1678.10 = 1678.10$			
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	$L = 7.25 + 3.00 + 7.20 + 2.95 + 2.83 + 2.80 + 6.30 + 5.45 + 8.00 + 8.30 = 54.08$ No0(7.25)、No2～3間交差点北側(3.00)、南側(7.20)、No5+10付近交差点北側(2.95)、南側(2.83)、No8+9.8交差点北側(2.80)、南側(6.3)、 終点北側(8.00)、南側(8.30)			
運搬処理工				
殻運搬 (無筋Co)	無筋Co取り壊し $V = 6.04 = 6.04$			
殻運搬 (As塊)	舗装工計算書より $V1 = 1678.10 \times 0.05 = 83.91$			
発生材運搬 (塩ビ管)	$W = 0.000448 \times 8.6 = 0.0039$			

構造物撤去工計算書（２）

（一式当り）

殻処分 （無筋Co）	V= 殻運搬より 6.04	= 6.04	m3	6.0
殻処分 （As塊）	V= 殻運搬より 83.91	= 83.91	m3	83.9
廃プラ処分	V= { ( π × 0.32 × 0.32 ) ÷ 4 } × 8.6	= 0.69	m3	0.69
<div><div></div><div><p>塩ビ管断面積 A=0.08m2</p><p>現場打ちCo断面積 A=0.22m2 （塩ビ管控除分）</p></div><div><p>既設集水桝 断面積A=0.49m2 体積V=0.24m3</p><p>既設ヒューム管断面積 0.10m2</p></div></div>				
<div>既設U型側溝(300) 無筋Co取壊し用 断面積0.126m2 床掘り・埋戻し計算用 断面積0.201m2</div> <div>既設U型側溝(250)無筋Co取壊し用 断面積0.102m2 床掘り・埋戻し計算用 断面積0.149m2</div>				