

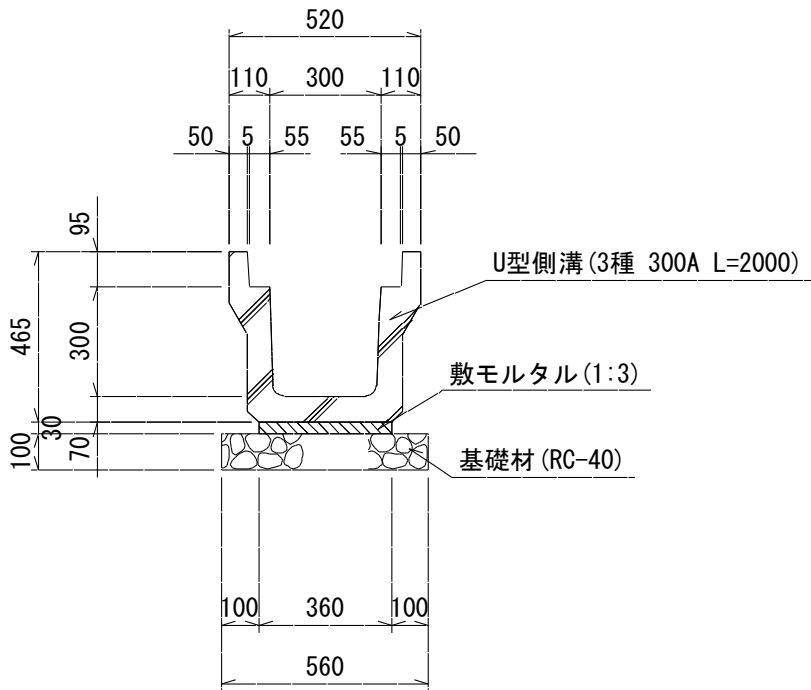
土 工 計 算 書						(一式当り)										
掘削	計算書より V= 6.25	=	6.25	m ³	6.3											
床掘	計算書より V= 63.70	=	63.70	m ³	63.7											
埋戻し	計算書より V1= 41.53	=	41.53													
	既設横断暗渠 (No. 2前後) V2= 0.17 × 11.50 ※L=11.5m	=	1.96													
	既設横断暗渠 (No. 2+4.7付近) V3= 0.17 × 5.50 ※L=5.5m	=	0.94													
		Σ	44.43	m ³	44.4											
掘削床掘総計	掘削	V	6.25													
	床掘	V	63.70													
		Σ	69.95	m ³	70.0											
盛土埋戻総計	埋戻し	V	44.43	m ³	44.4											
残土処理	(掘削 + 床掘) − (盛土 + 埋戻) /0.9 V= 69.95 − 44.43 /0.9			=	20.58	m ³ 20.6										
既設横断暗渠撤去																
<div><div></div><div><table><tr><td>掘 削</td><td>-</td></tr><tr><td>床 掘</td><td>-</td></tr><tr><td>埋戻し(流用土)</td><td>0.17</td></tr><tr><td>Co取壊し</td><td>0.04</td></tr><tr><td>As取壊し</td><td>-</td></tr></table></div></div>							掘 削	-	床 掘	-	埋戻し(流用土)	0.17	Co取壊し	0.04	As取壊し	-
掘 削	-															
床 掘	-															
埋戻し(流用土)	0.17															
Co取壊し	0.04															
As取壊し	-															

土 工 数 量 計 算 書												
測 点 名	測 点	距 離 (m)	掘 削			床 掘			埋 戻 し (流 用 土)			
			断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	
NO. 1+17. 0	NO. 1 + 17. 00	0. 00	0. 06			0. 54			0. 35			
NO. 2	NO. 2 + 0. 00	3. 00	0. 06	0. 06	0. 18	0. 54	0. 54	1. 62	0. 35	0. 35	1. 05	
NO. 2+4. 7	NO. 2 + 4. 70	4. 70	0. 18	0. 12	0. 56	1. 97	1. 26	5. 92	1. 15	0. 75	3. 53	
NO. 3	NO. 3 + 0. 00	15. 30	0. 12	0. 15	2. 30	1. 27	1. 62	24. 79	0. 87	1. 01	15. 45	
NO. 4	NO. 4 + 0. 00	20. 00	0. 06	0. 09	1. 80	0. 57	0. 92	18. 40	0. 35	0. 61	12. 20	
NO. 4+2. 0	NO. 4 + 2. 00	2. 00	0. 06	0. 06	0. 12	0. 57	0. 57	1. 14	0. 35	0. 35	0. 70	
NO. 2+10取付道	起点	0. 00	0. 06			0. 55			0. 40			
	終点	21. 50	0. 06	0. 06	1. 29	0. 55	0. 55	11. 83	0. 40	0. 40	8. 60	

排水構造物工計算書						(一式当り)	
側溝工							
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 33.50	+	26.50	+	21.50	= 81.50 m 81.5
U型側溝段差工 (3種300C)	L=	平面図より 2.00					= 2.00 m 2.0
電柱迂回暗渠側溝 (300A)	L=	平面図より 2.00					= 2.00 m 2.0
横断側溝 (G400A)	L=	平面図より 7.00					= 7.00 m 7.0
コンクリート蓋 (300用)	N=	83.50	÷	0.50	－	9.00	= 158.00 枚 158.0
グレーチング蓋 (300用)	N=	83.50	÷	10.00			= 9.00 枚 9.0
集水枡工							
集水枡D (500×500A)	N=	平面図より 2.00					= 2.00 基 2.0

U 型 側 溝 (3 種 300A)

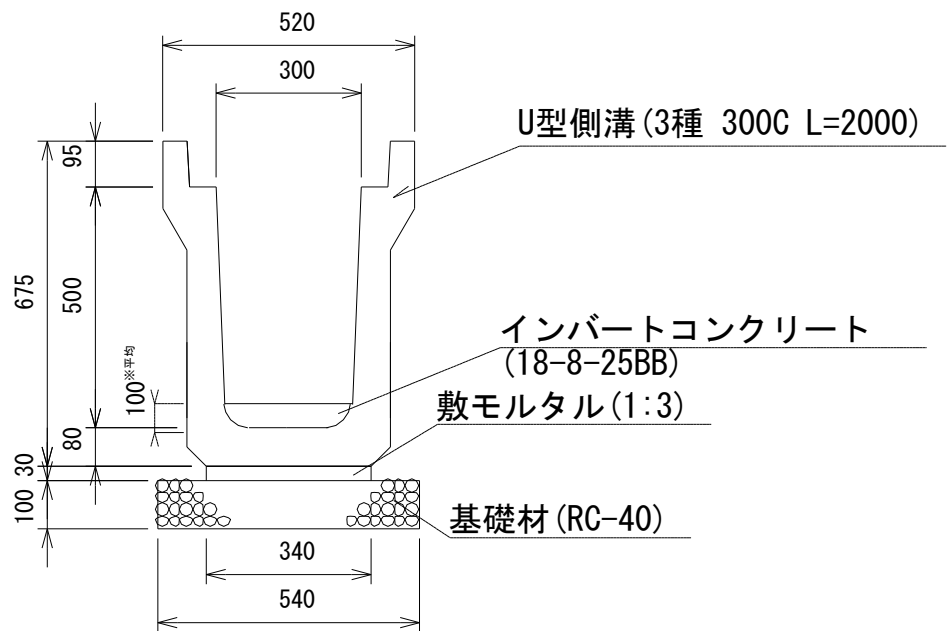
(10m当り)



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)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m ³	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.60

U型側溝段差工（3種300C）

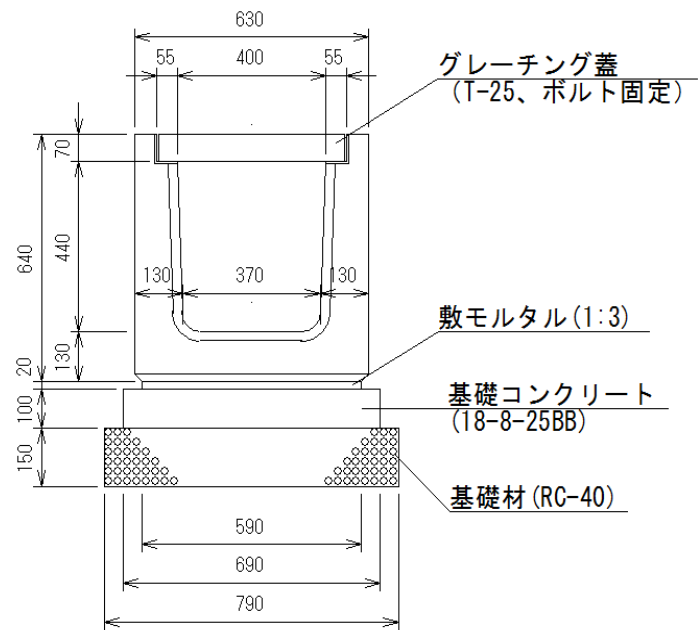
(10m当り)



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)	$V = 0.300 \times 0.100 \times 10.000 = 0.300$	m ³	0.30
同上型枠	$A = \frac{0.300 \times 0.200 \times 5.000}{\text{※10m当り} \div 2\text{m/本} = 5\text{箇所}} = 0.300$	m ²	0.30
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

横断側溝 (G400A)

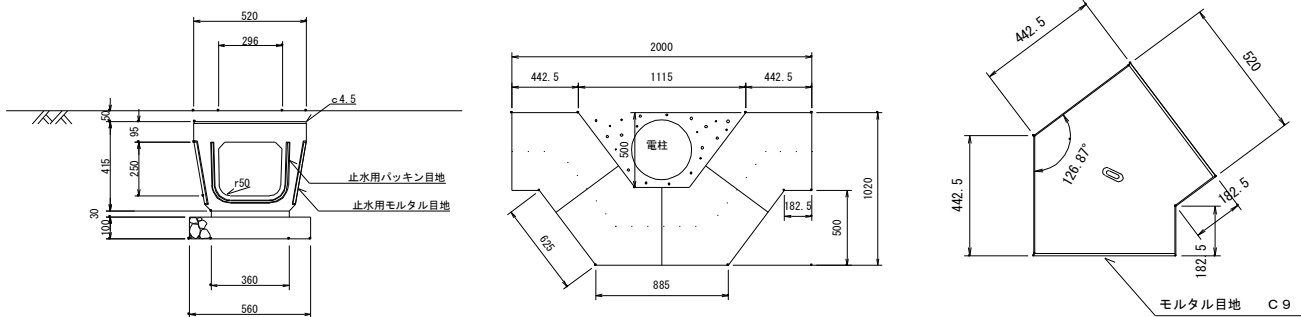
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
横断側溝 (G400A)	$N = \frac{10.000}{1.000} = 10.000$ (L=1000, 参考重量=479kg/個)	個	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.590 \times 0.020 \times 10.000 = 0.118$	m ³	0.12
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.690 \times 0.100 \times 10.000 = 0.690$	m ³	0.69
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)	$A = 0.790 \times 10.000 = 7.900$	m ²	7.90
基面整正	$A = 0.790 \times 10.000 = 7.900$	m ²	7.90

電柱迂回暗渠側溝 (300A)

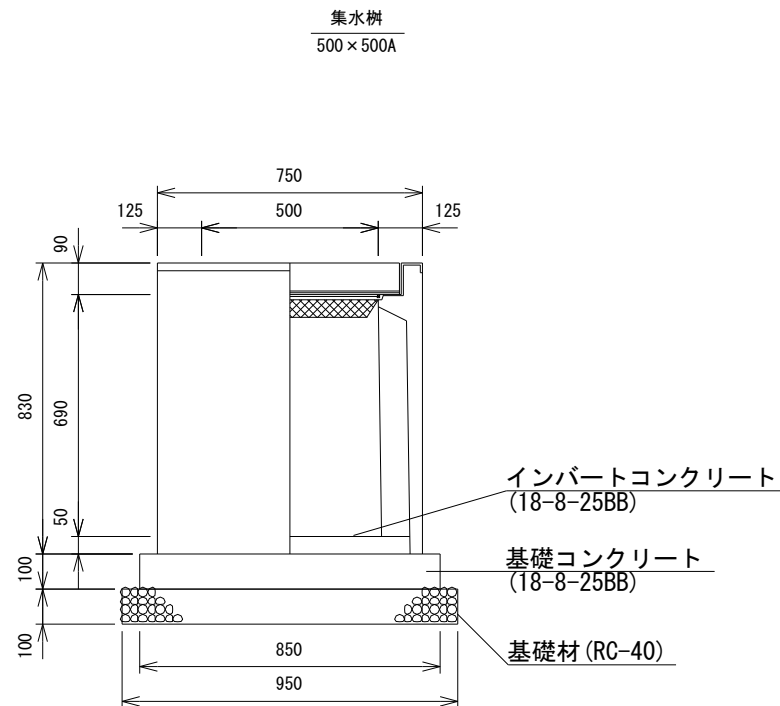
(10m当り)



名 称	計 算			単位	数 量
電柱迂回暗渠側溝 (300A) L=2000 (L=500×4)	N=	10.000	÷ 2.000	= 5.000	個 5.00
敷モルタル (1:3)	V=	0.030	× 5.000 ※1個あたり0.030m ³	= 0.150	m ³ 0.15
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A=	1.400	× 5.000 ※1個あたり1.400m ²	= 7.000	m ² 7.00
基面整正	A=	1.400	× 5.000	= 7.000	m ² 7.00

集水枡 (500 × 500A) D

(10基当り)



名 称	計 算			単位	数 量
側溝用PU枡相当品 (500×500A)	N=	1.000 × 10.000	= 10.000	基	10.00
		(参考重量=374kg/基)			
グレーチング蓋 (T-25, 500×500)	N=	1.000 × 10.000	= 10.000	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V=	0.500 × 0.500 × 0.050 × 10.000	= 0.125	m ³	0.13
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V=	0.850 × 0.850 × 0.100 × 10.000	= 0.723	m ³	0.72
同上型枠	A=	0.850 × 0.100 × 4.000 × 10.000	= 3.400	m ²	3.40
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A=	0.950 × 0.950 × 10.000	= 9.025	m ²	9.03
基面整正	A=	0.950 × 0.950 × 10.000	= 9.025	m ²	9.03

舗 装 工 計 算 書						(一式当り)	
アスファルト舗装工							
表層 (t=4cm)	計算書より A= 376.35	=	376.35	m ²	376.4		
路盤 (t=100mm)	掘削より A1= 6.25 / 0.10	=	62.50				
	既設横断暗渠 (No. 2前後) 撤去 A2= 0.46 × 11.50 ※外経 φ =0.46m, L=11.5m	=	5.29				
	既設横断暗渠 (No. 2+4.7付近) 撤去 A3= 0.46 × 5.50 ※外経 φ =0.46m, L=5.50m	=	2.53				
		Σ =	70.32	m ²	70.3		
不陸整正 (補足材有t=平均30mm)	表層より 路盤より A= 376.35 - 70.32	=	306.03	m ²	306.0		

舗 装 面 積 計 算 書												
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層									
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	
NO. 1+17. 0	NO. 1 + 17. 00	0. 00	4. 70									
NO. 2	NO. 2 + 0. 00	3. 00	4. 90	4. 80	14. 40							
NO. 2+4. 7	NO. 2 + 4. 70	4. 70	4. 90	4. 90	23. 03							
NO. 3	NO. 3 + 0. 00	15. 30	6. 20	5. 55	84. 92							
NO. 4	NO. 4 + 0. 00	20. 00	7. 40	6. 80	136. 00							
NO. 4+2. 0	NO. 4 + 2. 00	2. 00	7. 40	7. 40	14. 80							
NO. 2+10取付道	起点	0. 00	4. 80									
	終点	21. 50	4. 80	4. 80	103. 20							
				</								

(一式当り)

雑工			
間詰めコンクリート	$L = 35.50 + 28.50 + 21.50 = 85.50$ ※右側U型側溝300A：35.5m、左側U型側溝300A：28.5m 取付道U型側溝300A：21.5m	m	85.5

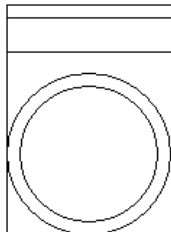
間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m当り)

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.200 × 0.100 × 10.000 ※平均W=20cm	m ³	0.20
目地材 (ケンタイト, t=10mm)	A= 0.200 × 0.100 × 1.000	m ²	0.02

構造物撤去工計算書 1						(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)	計算書より						
	V1= 5.42	=	5.42				
	既設横断暗渠 (No. 2前後)						
	V2= 0.04 × 11.50	=	0.46				
	※L=11.5m						
	既設横断暗渠 (No. 2+4.7付近)						
	V3= 0.04 × 5.50	=	0.22				
	※L=5.50m						
	既設集水桝 (No. 1+17.0付近)						
	V4= 0.29 − 0.15 − 0.03	=	0.11				
	※内寸500×500×600, t=100, 接続水路：300A (2箇所) 既設横断暗渠						
	既設集水桝 (No. 2+4.7付近)						
	V5= 0.29 − 0.15 − 0.03	=	0.11				
	※内寸500×500×600, t=100 接続水路：300A 既設横断暗渠 (2箇所)						
	既設集水桝 (No. 2+4.7からNo. 3間)						
	V6= 0.15 − 0.08 − 0.02	=	0.05				
	※内寸500×500×300, t=100 接続水路：300A 既設横断暗渠						
	既設集水桝 (No. 2+4.7からNo. 3間)						
	V7= 0.93 − 0.45 − 0.02	=	0.46				
	※内寸900×900×550, t=200 接続水路：300A 既設横断側溝G300A						
	Σ	=	6.83	m ³	6.8		
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	計算書より						
	A= 402.97	=	402.97	m ²	403.0		
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 4.70 + 7.80 + 5.10 + 92.50	=	110.10	m	110.1		
	※No. 1+17横断：4.7m、No. 4+2.0横断：7.8m No. 2+10左取付道横断：5.1m 側溝設置時：35.5m・7.0m・28.5m・21.5m						

(一式当り)

運搬処理工															
殻運搬 (無筋コンクリート)	V= 6.83	=	6.83	m ³	6.8										
殻運搬 (アスファルト)	V= 402.97 × 0.04 ※平均厚4cm	=	16.12	m ³	16.1										
殻処分 (無筋コンクリート)	V= 6.83	=	6.83	m ³	6.8										
殻処分 (アスファルト)	V= 16.12	=	16.12	m ³	16.1										
スクラップ (鉄屑, ヘビーH3)	W= 36.50 × 7.00 ※グレーチング蓋: 36.5kg/枚	=	255.50												
		Σ	255.50	kg											
			0.26	t	0.3										
	現場発生品運搬 N= ÷	=	÷	回											
既設横断暗渠撤去															
		<table><tr><td>掘 削</td><td>-</td></tr><tr><td>床 掘</td><td>-</td></tr><tr><td>埋戻し(流用土)</td><td>0.17</td></tr><tr><td>Co取壊し</td><td>0.04</td></tr><tr><td>As取壊し</td><td>-</td></tr></table>				掘 削	-	床 掘	-	埋戻し(流用土)	0.17	Co取壊し	0.04	As取壊し	-
掘 削	-														
床 掘	-														
埋戻し(流用土)	0.17														
Co取壊し	0.04														
As取壊し	-														

取 壊 し 数 量 計 算 書												
測 点 名	測 点			距 離 (m)	ア ス フ ァ ル ト 舗 装			無 筋 コ ン ク リ ー ト			断 面 積 (m ²)	
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	体 積 (m ³)		
NO. 1+17. 0	NO. 1	+	17. 00	0. 00	4. 70			0. 06				
NO. 2	NO. 2	+	0. 00	3. 00	5. 50	5. 10	15. 30	0. 06	0. 06	0. 18		
NO. 2+4. 7	NO. 2	+	4. 70	4. 70	5. 50	5. 50	25. 85	0. 14	0. 10	0. 47		
NO. 3	NO. 3	+	0. 00	15. 30	6. 60	6. 05	92. 57	0. 11	0. 13	1. 99		
NO. 4	NO. 4	+	0. 00	20. 00	7. 80	7. 20	144. 00	0. 05	0. 08	1. 60		
NO. 4+2. 0	NO. 4	+	2. 00	2. 00	7. 80	7. 80	15. 60	0. 05	0. 05	0. 10		
NO. 2+10取付道	起点			0. 00	5. 10	2. 55		0. 05	0. 03			
	終点			21. 50	5. 10	5. 10	109. 65	0. 05	0. 05	1. 08		
合計				66. 50			402. 97			5. 42		

区 画 線 工 計 算 書						(一式当り)	
区画線 (白, 幅15cm, 実線) (車道外側線)	平面図より						
	N=		=	1	式		1
	※1式当たり延長						
	L=	82.00	×	2.00	+	3.00	
			=	167.00	m		
区画線 (白, 幅30cm, 実線) (停止線)	N=		=	1	式		1
	※1式当たり延長						
	L=	3.30		=	3.30	m	
区画線 (白, 幅15cm換算, 文字・記号)	N=		=	1	式		1
	※1式当たり延長						
	(止まれ)						
	L=	18.60		=	18.60		
	(交差点クロスマーク T型)						
	L=	11.40		=	11.40		
			Σ	=	30.00	m	

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

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