

数 量 集 計 表 (1)							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
市道浜通り和田線							
道 路 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m ³	8		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m ³	52		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m ³	26		
		埋 戻 し	RC-40	m ³	21		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m ³	31		
排 水 構 造 物 工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		U 型 側 溝	3種, 300A	m	10		
		コンクリート蓋		枚	19		
		グレーチング蓋	ダクタイト 志摩市章マーク入	枚	1		
	管 渠 工			式	1		
		管 渠	カナパイプA型相当品 φ 300	m	51		
	集 水 枳 工						
		集 水 枳 A	300×300B	基	1		
		集 水 枳 B	300×300C	基	1		
		集 水 枳 C	300×300×1000	基	1		
		集 水 枳 D	300×600×1000	基	1		
		集 水 枳 E	300×600×1200	基	2		
		集 水 枳 F	300×300A	基	1		

数量集計表 (2)

[illegible]

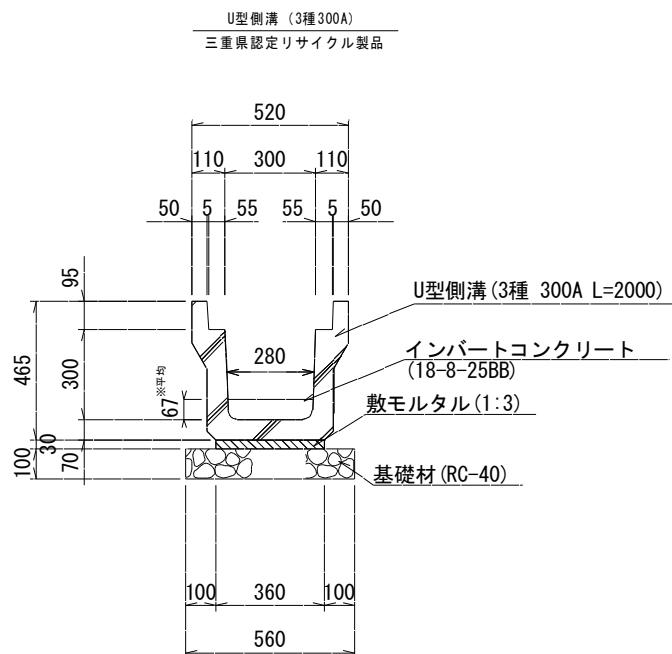
土工計算書						
掘削	計算書より V1= 7.57		=	7.57		
		Σ	=	7.57	m ³	7.6
床掘	計算書より V1= 51.90		=	51.90		
		Σ	=	51.90	m ³	51.9
埋戻し (流用土)	計算書より V1= 26.00		=	26.00		
		Σ	=	26.00	m ³	26.0
埋戻し (RC-40)	計算書より V1= 21.28		=	21.28		
		Σ	=	21.28	m ³	21.3
掘削床掘総計	掘削 床掘	V	=	7.57		
		V	=	51.90		
		Σ	=	59.47	m ³	59.5
盛土埋戻総計	埋戻し	V	=	26.00		
		Σ	=	26.00	m ³	26.0
残土処理	(掘削 + 床掘) − (盛土 + 埋戻) /0.9					
	V= 59.47 − 26.00 /0.9		=	30.59	m ³	30.6

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. 0	NO. 0 + 0. 00	0. 00	0. 10			0. 00			0. 00			
NO. 1	NO. 1 + 0. 00	20. 00	0. 04	0. 07	1. 40	0. 00	0. 00		0. 06	0. 03	0. 60	
NO. 1+3. 60	NO. 1 + 3. 60	3. 60	0. 04	0. 04	0. 14	0. 00	0. 00		0. 06	0. 06	0. 22	
同所		0. 00	0. 18	0. 11		0. 80	0. 40		0. 35	0. 21		
NO. 2	NO. 2 + 0. 00	16. 40	0. 18	0. 18	2. 95	0. 80	0. 80	13. 12	0. 35	0. 35	5. 74	
NO. 3	NO. 3 + 0. 00	20. 00	0. 02	0. 10	2. 00	0. 85	0. 83	16. 60	0. 40	0. 38	7. 60	
NO. 3+19. 60	NO. 3 + 19. 60	19. 60	0. 02	0. 02	0. 39	0. 85	0. 85	16. 66	0. 40	0. 40	7. 84	
同所		0. 00	0. 06	0. 04		0. 60	0. 73		0. 40	0. 40		
NO. 4	NO. 4 + 0. 00	0. 40	0. 06	0. 06	0. 02	0. 60	0. 60	0. 24	0. 40	0. 40	0. 16	
NO. 4+9. 6	NO. 4 + 9. 60	9. 60	0. 08	0. 07	0. 67	0. 50	0. 55	5. 28	0. 40	0. 40	3. 84	
合計		89. 60			7. 57			51. 90			26. 00	

土 工 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	埋 戻 し (RC-40)								
			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. 0	NO. 0 + 0. 00	0. 00	0. 00								
NO. 1	NO. 1 + 0. 00	20. 00	0. 00	0. 00							
NO. 1+3. 60	NO. 1 + 3. 60	3. 60	0. 00	0. 00							
同所		0. 00	0. 38	0. 19							
NO. 2	NO. 2 + 0. 00	16. 40	0. 38	0. 38	6. 23						
NO. 3	NO. 3 + 0. 00	20. 00	0. 38	0. 38	7. 60						
NO. 3+19. 60	NO. 3 + 19. 60	19. 60	0. 38	0. 38	7. 45						
同所		0. 00	0. 00	0. 19							
NO. 4	NO. 4 + 0. 00	0. 40	0. 00	0. 00							
NO. 4+9. 6	NO. 4 + 9. 60	9. 60	0. 00	0. 00							
合計		89. 60			21. 28						

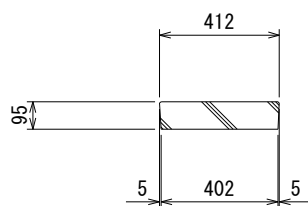
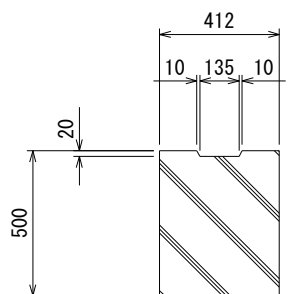
排水構造物工計算書									
側溝工									
U型側溝 (3種300A)	L=	排水構造物工展開図より 10.00				=	10.00	m	10.0
コンクリート蓋	N=	10.00	÷	0.50	−	1.00	=	19.00	枚 19.0
グレーチング蓋	N=	10.0	÷	10.00				=	1.00 枚 1.0
管渠工									
管渠 (カナバイブA型Φ300相当品)	L=	排水構造物工展開図より 2.50 + 6.40 + 1.90 + 12.70 + 10.40 + 16.20 + 1.20				=	51.30	m	51.3
集水桝工									
集水桝A (300×300B)	N=	排水構造物工展開図より 1.00				=	1.00	基	1.0
集水桝B (300×300C)	N=	排水構造物工展開図より 1.00				=	1.00	基	1.0
集水桝C (300×300×1000)	N=	排水構造物工展開図より 1.00				=	1.00	基	1.0
集水桝D (300×600×1000)	N=	排水構造物工展開図より 1.00				=	1.00	基	1.0
集水桝E (300×600×1200)	N=	排水構造物工展開図より 2.00				=	2.00	基	2.0
集水桝F (300×300A)	N=	排水構造物工展開図より 1.00				=	1.00	基	1.0

(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>	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ (L=2000, 参考重量=419kg/個)	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.067 \times 10.000 = 0.201$	m ³	0.20
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

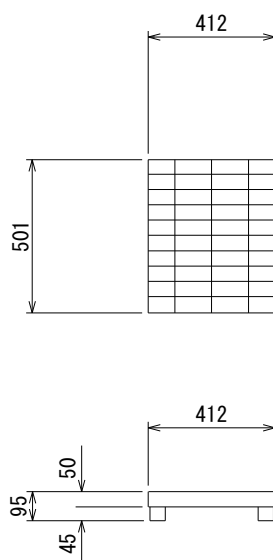
(1枚当り)



W=45kg/枚

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

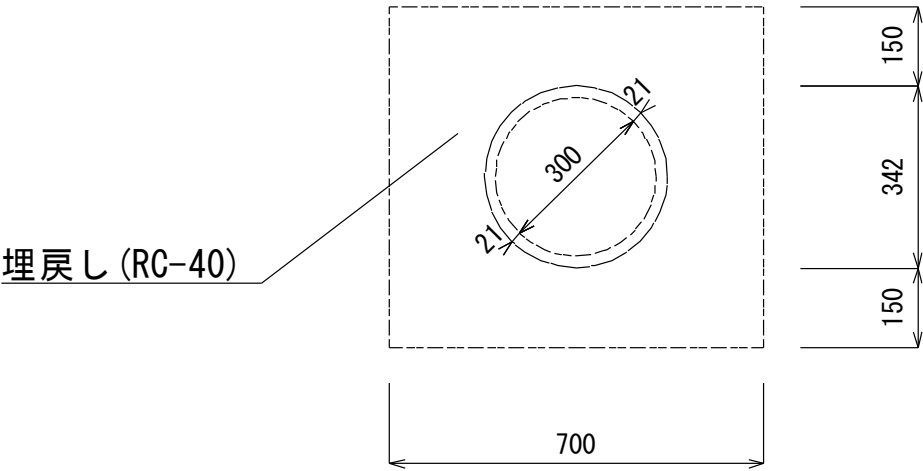
(1枚当り)



W=16.5kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋 (タクトイル, T-25, 300) (志摩市章マーク入) 三重県認定リサイクル製品	N= (L=500, 参考重量=16. 5kg/枚) = 1. 000	枚	1. 00

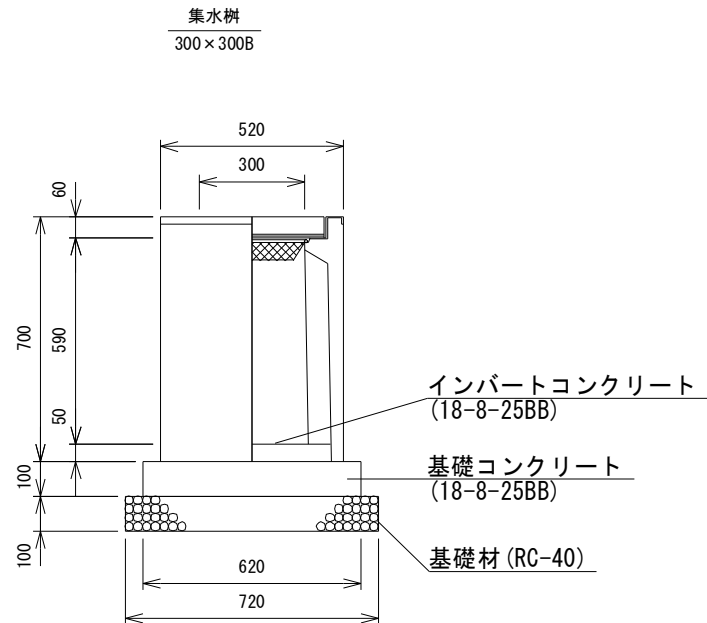
管 渠 (φ 300) (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
暗渠排水管 (カナパイプA型φ300相当品)	$L = 10.000 = 10.000$	m	10.00
埋戻し (RC-40)	$V = \left(0.700 \times \frac{0.642}{1/4} - \frac{0.342^2}{\pi} \right) \times 10.000 = 3.576$	m ³	3.58
基面整正	$A = 0.700 \times 10.000 = 7.000$	m ²	7.00

集水樹
(300 × 300B)

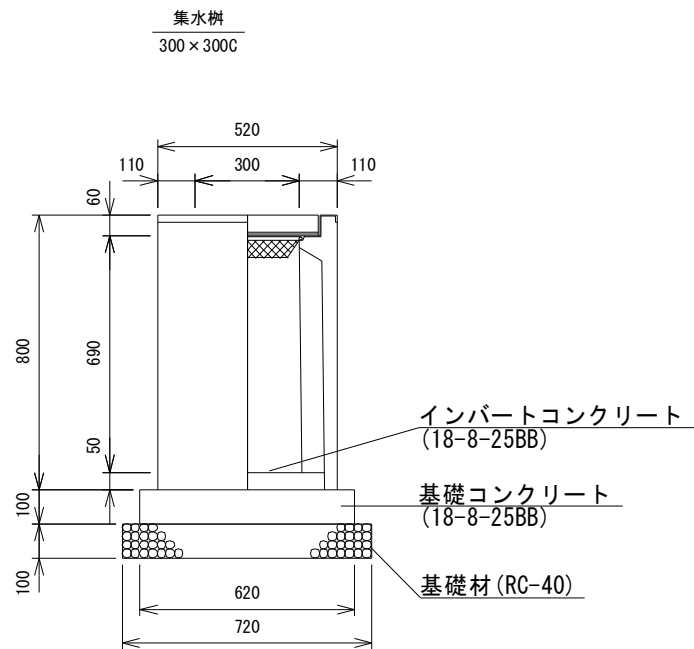
A
(10基当り)



名 称	計 算			単位	数 量
側溝用PU樹相当品 (300×300B)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=201kg/基)	=	10.000	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	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= 0.300 × 0.300 × 0.050 × 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

集水樹
(300 × 300C)

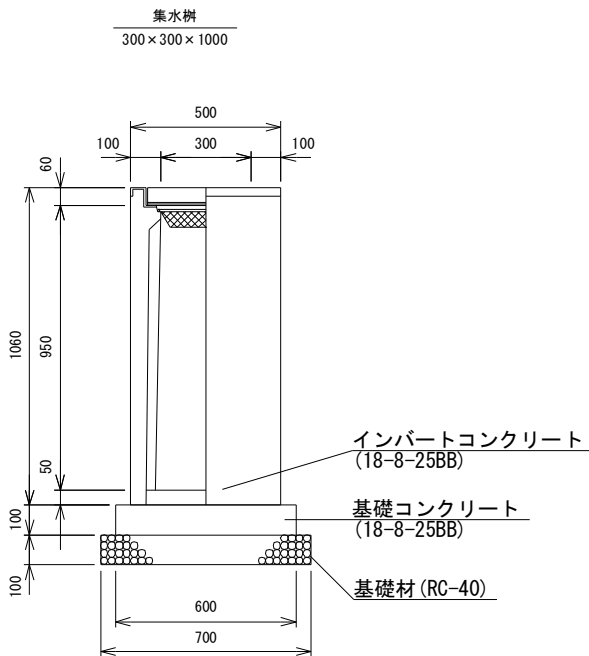
B
(10基当り)



名 称	計 算			単位	数 量
側溝用PU樹相当品 (300×300C)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=225kg/基)	=	10.000	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	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= 0.300 × 0.300 × 0.050 × 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

集水樹 (300 × 300 × 1000) C

(10基当り)

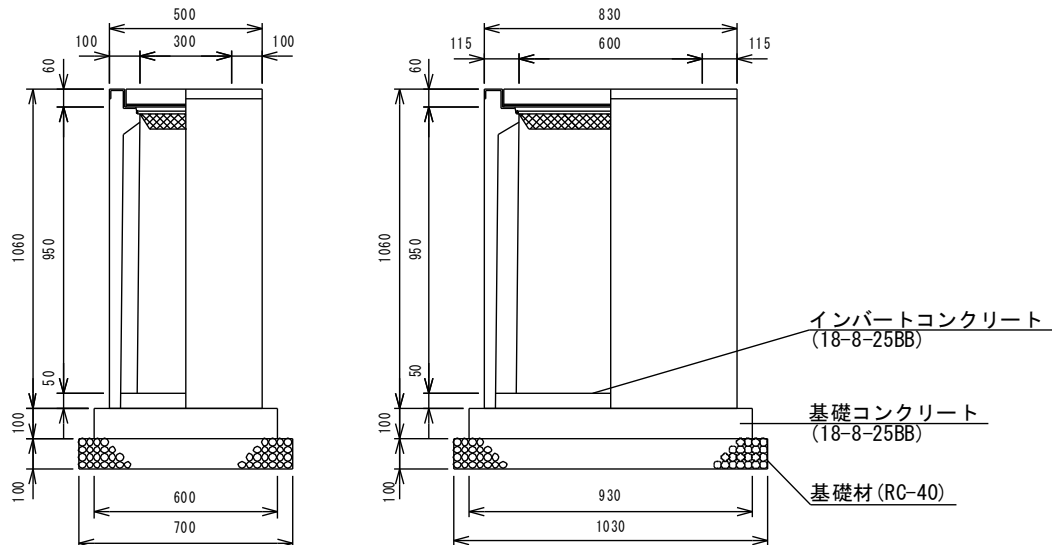


名 称	計 算			単位	数 量
側溝用AS樹相当品 (300×300×1000)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=305kg/基)	=	10.000	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	N= 1.000 × 10.000	=	10.000	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.300 × 0.300 × 0.050 × 10.000	=	0.045	m ³	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.600 × 0.600 × 0.100 × 10.000	=	0.360	m ³	0.36
同上型枠	A= 0.600 × 0.100 × 4.000 × 10.000	=	2.400	m ²	2.40
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.700 × 0.700 × 10.000	=	4.900	m ²	4.90
基面整正	A= 0.700 × 0.700 × 10.000	=	4.900	m ²	4.90

集水樹 D (300 × 600 × 1000)

(10基当り)

集水樹
300 × 600 × 1000



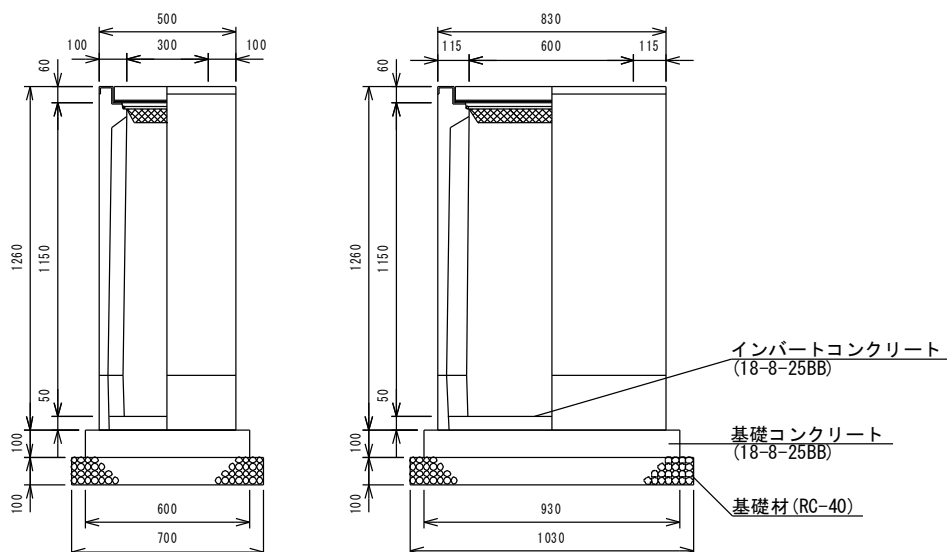
名 称	計 算	単位	数 量
側溝用AS樹相当品 (300×600×1000)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=381kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×600)	N= 1.000 × 10.000	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.300 × 0.600 × 0.050 × 10.000	m ³	0.09
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.600 × 0.930 × 0.100 × 10.000	m ³	0.56
同上型枠	A= (0.600 + 0.930) × 2.000 × 0.100 × 10.000	m ²	3.06
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.600 × 0.930 × 10.000	m ²	5.58
基面整正	A= 0.600 × 0.930 × 10.000	m ²	5.58

集 水 枡 得 E

(300 × 600 × 1200)

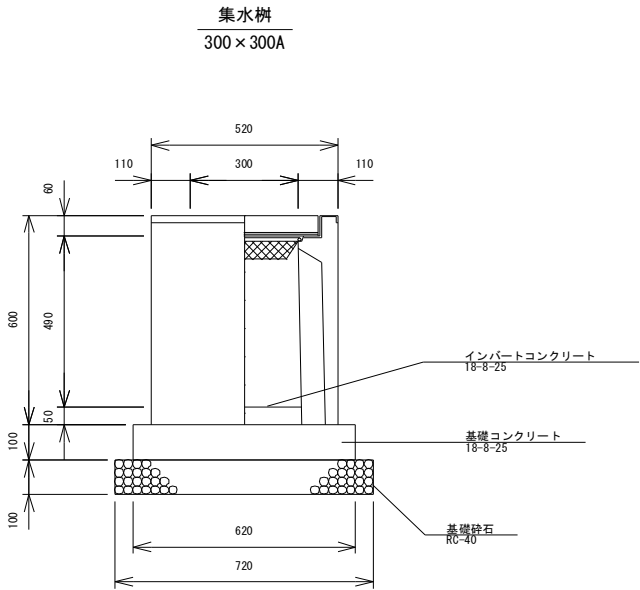
(10基当り)

集水枡
300 × 600 × 1200



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用AS枡相当品 (300×600×1200)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ (参考重量=440kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×600)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.600 \times 0.050 \times 10.000 = 0.090$	m ³	0.09
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.600 \times 0.930 \times 0.100 \times 10.000 = 0.558$	m ³	0.56
同上型枠	$A = (0.600 + 0.930) \times 2.000 \times 0.100 \times 10.000 = 3.060$	m ²	3.06
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.600 \times 0.930 \times 10.000 = 5.580$	m ²	5.58
基面整正	$A = 0.600 \times 0.930 \times 10.000 = 5.580$	m ²	5.58

集水樹 (300 × 300A) F (10基当り)



※集水樹の天端勾配は、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PU樹相当品 (300×300A)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=178kg/基)	=	10.000	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	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= 0.300 × 0.300 × 0.050 × 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					
表層 (t=4cm)	A=	面積計算書より 308.18	=	308.18	m ² 308.2
不陸整正 (補足材平均t=3cm)	A=	面積計算書より 308.18	=	308.18	m ² 308.2

鋪裝面積計算書												
測 点 名	測 点			距 離 (m)	表 層			路 盤			幅	
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)		
NO. 0	NO. 0	+	0.00	0.00	3.30			3.30				
NO. 1	NO. 1	+	0.00	20.00	3.50	3.40	68.00	3.50	3.40	68.00		
NO. 2	NO. 2	+	0.00	20.00	3.70	3.60	72.00	3.70	3.60	72.00		
NO. 3	NO. 3	+	0.00	20.00	3.70	3.70	74.00	3.70	3.70	74.00		
NO. 4	NO. 4	+	0.00	20.00	2.80	3.25	65.00	2.80	3.25	65.00		
NO. 4+9.6	NO. 4	+	9.60	9.60	3.28	3.04	29.18	3.28	3.04	29.18		
合計				89.60			308.18			308.18		

構造物撤去工計算書									
構造物取壊し工									
アスファルト 舗装版取壊し	A=	面積計算書より							
		270.09		=	270.09				
				Σ	=	270.09	m ²		270.1
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	2.50	+	3.20		=	5.70	m	5.7
		※No. 3付近右 : 2.5m、No. 4+9.6横断 : 3.2m							
運搬処理工									
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより							
		270.09	×	0.04		=	10.80		
				Σ	=	10.80	m ³		10.8
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より							
		10.80		=	10.80				
				Σ	=	10.80	m ³		10.8

取 壊 し 数 量 計 算 書												
測 点 名	測 点			距 離 (m)	ア ス フ ァ ル ト 舗 装							
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)
NO. 0	NO. 0	+	0. 00	0. 00	3. 30							
NO. 1	NO. 1	+	0. 00	20. 00	3. 00	3. 15	63. 00					
NO. 2	NO. 2	+	0. 00	20. 00	3. 20	3. 10	62. 00					
NO. 3	NO. 3	+	0. 00	20. 00	2. 80	3. 00	60. 00					
NO. 4	NO. 4	+	0. 00	20. 00	2. 80	2. 80	56. 00					
NO. 4+9. 6	NO. 4	+	9. 60	9. 60	3. 25	3. 03	29. 09					
合計				89. 60			270. 09					

仮設工計算書

土留工

N= 1.00 = 1.00

式 1.0

L= 土留工（木矢板・支保工）
※電柱付近 = m

航路工計算書

海上運搬工

N=

1.00

=

1.00

式

1.0