

(一式当り)

名 称	数 量
床 掘	1.19
路 床 盛 土	0.40
埋戻し(流用土)	0.70
Co取壊し	0.05
間 詰 Co	0.04

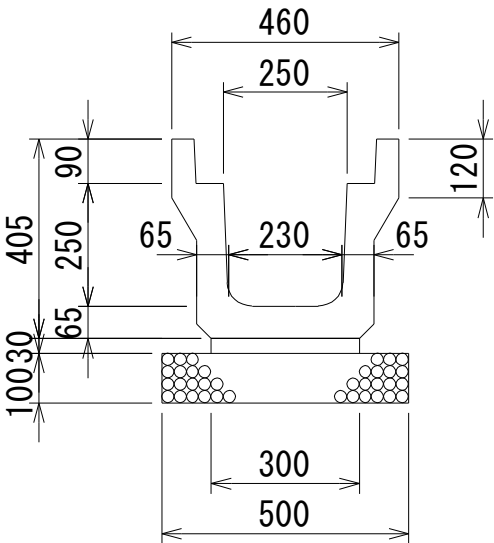
掘削床掘総計	掘削	V	=	13.94		
	床掘	V	=	22.10		
		Σ	=	36.04		
盛土埋戻総計	盛土	V	=	16.41		
	埋戻し	V	=	15.39		
		Σ	=	31.80		
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9				m3	0.7
	V=	36.04	-	31.80 / 0.9		
			=	0.71		

土 工 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	床 掘 (U 字 溝)			埋 戻 し (U 字 溝)			路 床 盛 土		
			断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	0.00			0.00			0.00		
NO. 0+2.1	NO. 0 + 2.10	2.10	0.84			0.56			0.13	0.07	0.15
NO. 0+12.0	NO. 0 + 12.00	9.90	0.47	0.66	6.53	0.42	0.49	4.85	0.62	0.38	3.76
NO. 1	NO. 1 + 0.00	8.00	0.58	0.53	4.24	0.46	0.44	3.52	0.48	0.55	4.40
NO. 1+4.0	NO. 1 + 4.00	4.00	0.54	0.56	2.24	0.43	0.45	1.80	0.42	0.45	1.80
NO. 1+11.2	NO. 1 + 11.20	7.20	0.53	0.54	3.89	0.42	0.43	3.10	0.44	0.43	3.10
NO. 1+14.5	NO. 1 + 14.50	3.30	0.46	0.50	1.65	0.40	0.41	1.35	0.54	0.49	1.62
NO. 1+14.5	NO. 1 + 14.50	0.00	0.24			0.19			0.65		
NO. 1+17.5	NO. 1 + 17.50	3.00	0.33	0.29	0.87	0.23	0.21	0.63	0.18	0.42	1.26
NO. 1+17.5	NO. 1 + 17.50	0.00	0.00			0.00			0.25		
NO. 2	NO. 2 + 0.00	2.50	0.00			0.00			0.00	0.13	0.33
合計		40.00			19.42			15.25			16.42

排水構造物工計算書						(一式当り)	
側溝工							
U型側溝 (3種250A)	平面図より L= 10.00	= 10.00	m	10.0			
U型側溝 (3種300A)	平面図より L= 21.90 + 13.00 + 21.90	= 56.80	m	56.8			
横断側溝 (G300A)	平面図より L= 2.80	= 2.80	m	2.8			
コンクリート蓋 (U型側溝250)	N= 10.00 ÷ 0.50 - 1.00	= 19.00	枚	19.0			
グレーチング蓋 (U型側溝250)	N= 10.00 ÷ 10.00	= 1.00	枚	1.0			
コンクリート蓋 (U型側溝300)	N= 56.80 ÷ 0.50 - 6.00	= 108.00	枚	108.0			
グレーチング蓋 (U型側溝300)	N= 56.80 ÷ 10.00	= 6.00	枚	6.0			
端部コンクリート 18-8-25BB (3種 250A用)	平面図より N= 1.00	= 1.00	箇所	1.0			
端部コンクリート 18-8-25BB (3種 300A用)	平面図より N= 3.00	= 3.00	箇所	3.0			
間詰コンクリート 18-8-25BB (W=200, t=100)	平面図より A= (21.90 + 0.52 + 13.00 + 21.90 + 0.52 + 10.00) × 0.20 ※型枠： (21.90 + 0.52 + 13.00 + 21.90 + 0.52 + 10.00) × 0.10 × 2.00 + 0.20 × 0.10 × 4.00 型枠1.01m2/間詰コンクリート1m2	= 13.57 = 13.65	m2	13.6			
集水桝工 (300×300A)	平面図より N= 2.00	= 2.00	基	2.0			

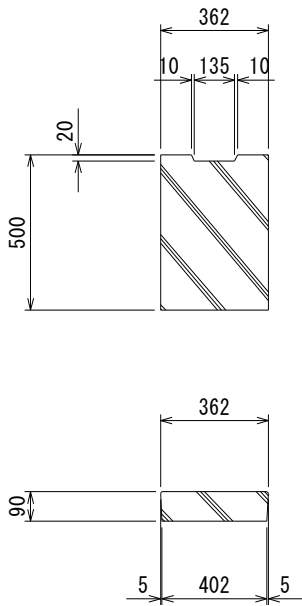
U 型 側 溝 (3 種 250)

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種250) <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=345kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.000 = 0.090$	m3	0.09
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m2	5.00
基面整正	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m2	5.00

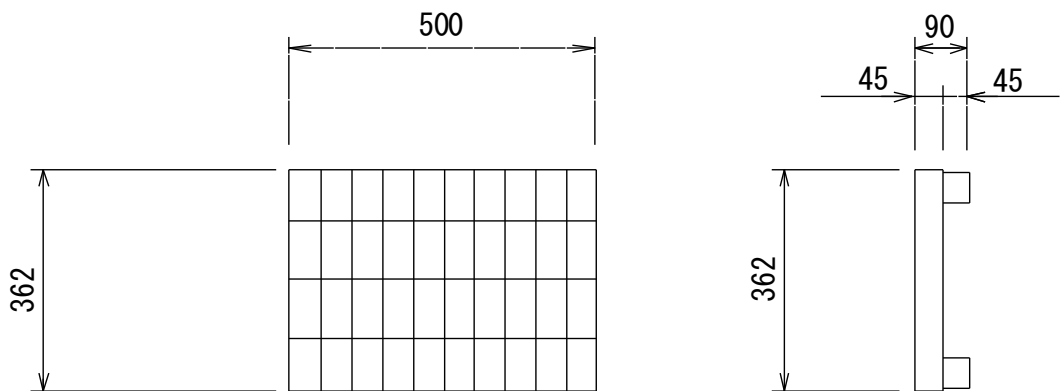
(1枚当り)



W=37kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 （3種，B=250） <small>三重県リサイクル認定製品</small>	$N = \frac{L}{L_0} = \frac{500}{500} = 1.000$ （ L=500, 参考重量=37.0kg/枚 ）	枚	1.00

(1枚当り)

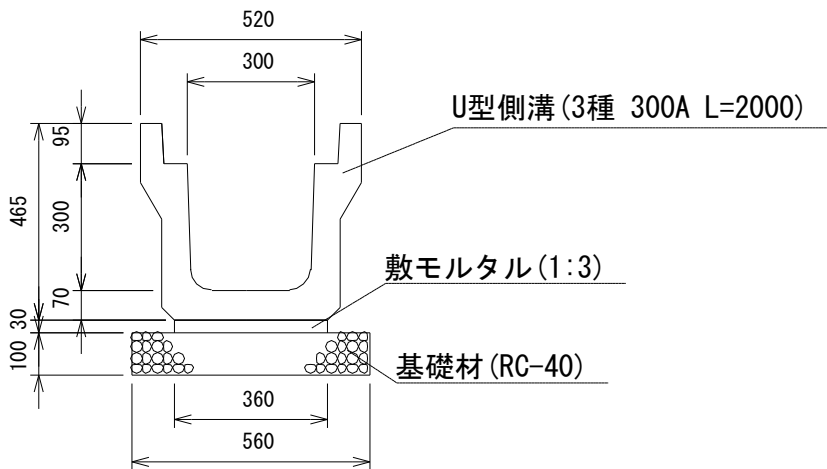


名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋 (タタイル, T-25, 250) (志摩市章マーク入) 三重県認定リサイクル製品	$N = \frac{L}{L_{\text{参考}}} = \frac{500}{500} = 1.000$ (L=500, 参考重量=15.0kg/枚)	枚	1.00

U 型 側 溝 (3 種 300A)

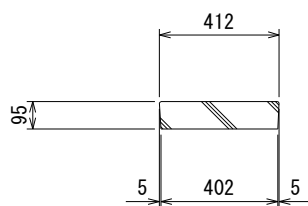
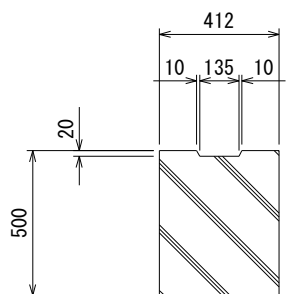
(10m当り)

U型側溝 (3種300A)
三重県認定リサイクル製品



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

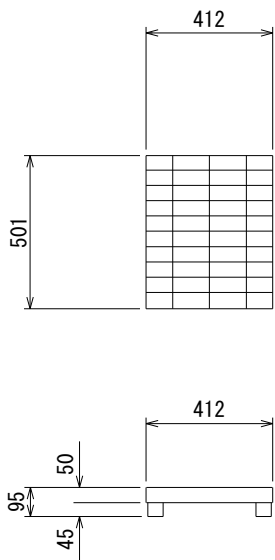
(1枚当り)



$W=45\text{kg/枚}$

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>	$N = \frac{1000}{L \times B} = \frac{1000}{500 \times 300} = 1.000$ (L=500, 参考重量=45.0kg/枚)	枚	1.00

(1枚当り)

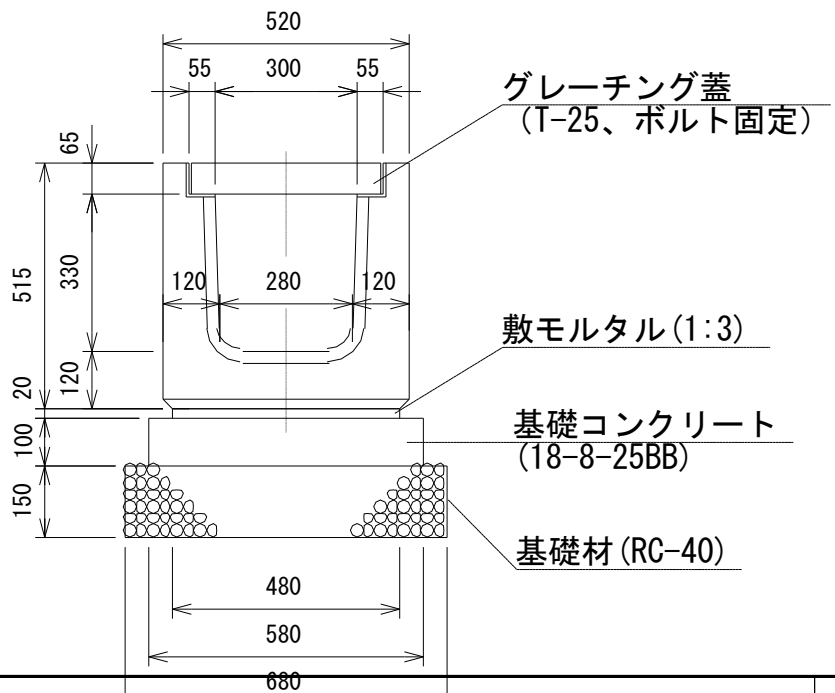


W=16.5kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋 (タタイル, T-25, 300) (志摩市章マーク入) 三重県認定リサイクル製品	$N = \frac{16.5 \text{ kg}}{16.5 \text{ kg/枚}} = 1.000$ (L=500, 参考重量=16. 5kg/枚)	枚	1. 00

横断側溝 (G300A)

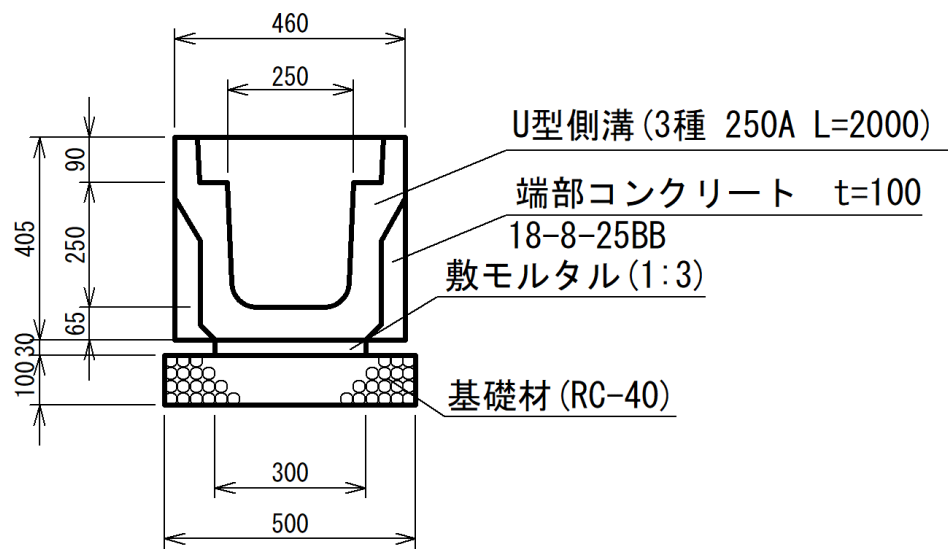
(10m当り)



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>	$N = \frac{10.000}{1.000}$ (L=1000, 参考重量=355kg/個)	= 10.000	個	10.00
横断側溝用 グレーチング蓋	$N = 1.000 \times 10.000$ (参考重量 36.5Kg/枚)	= 10.000	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

端 部 コ ン ク リ ー ト
(3 種 250A 用)

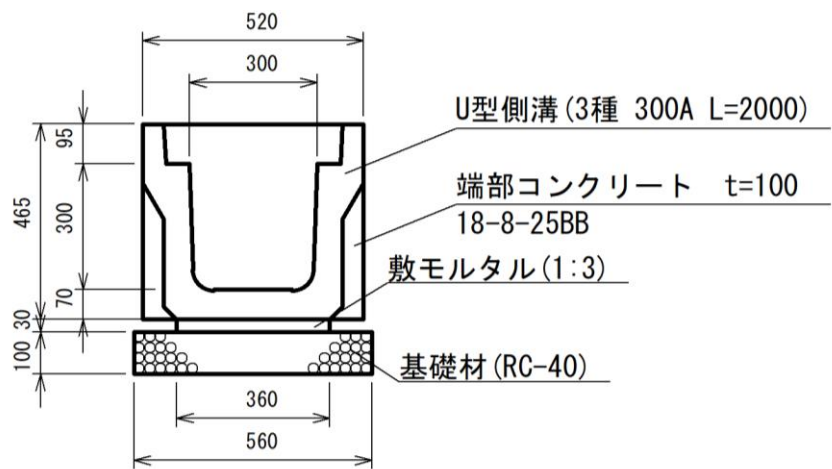
(箇所当り)



名 称	計 算	単位	数 量
基礎コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.460 \times 0.405 \times 0.100 = 0.019$	m3	0.02
型枠	$A1 = 0.460 \times 0.405 \times 2.000 = 0.373$ $A2 = 0.405 \times 0.100 \times 2.000 = 0.081$ $\Sigma = 0.454$	m2	0.45

端 部 コ ン ク リ ー ト
(3 種 300A 用)

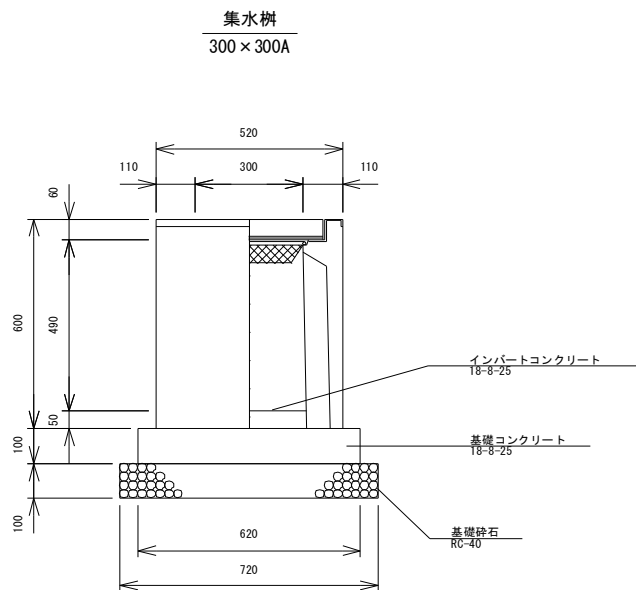
(箇所当り)



名 称	計 算								単位	数 量
基礎コンクリート 18-8-25BB <										

集水枿
(300 × 300A)

(10基当り)



名 称	計 算			単位	数 量
側溝用PU枿相当品 (300×300A)	N=	1.000 × 10.000	= 10.000	基	10.00
		(参考重量=178kg/基)			
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=	0.050 × 0.300 × 0.300 × 10.000	= 0.045	m3	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V=	0.620 × 0.620 × 0.100 × 10.000	= 0.384	m3	0.38
同上型枠	A=	0.620 × 0.100 × 4.000 × 10.000	= 2.480	m2	2.48
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A=	0.720 × 0.720 × 10.000	= 5.184	m2	5.18
基面整正	A=	0.720 × 0.720 × 10.000	= 5.184	m2	5.18

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)	横断図より					
	V1=	32.40 × 0.05 + 5.50 × 0.03	=	1.79		
	※No. 0+2.1～No. 1.14.5 (U字溝左右) : 0.05 No. 1+14.5～No. 2 (U型側溝左) : 0.03					
	道路付属施設工より					
	V2=	(5.00 + 7.05 + 9.80 + 1.20)				
		× 0.10	=	2.31		
	※乗り入れ復旧①～④					
		Σ	=	4.10	m3	4.1
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	取壊し数量計算書より					
	A=	139.38	=	139.38	m2	139.4
舗装版切断 (コンクリート) (t=15cm以下)	乗り入れ復旧①					
	L1=	2.00 + 2.50 + 2.00	=	6.50		
	乗り入れ復旧②					
	L2=	1.50 + 4.90 + 1.50	=	7.90		
	乗り入れ復旧③					
	L3=	2.00 + 4.90 + 2.00	=	8.90		
	乗り入れ復旧④					
	L4=	0.50 + 2.40 + 0.50	=	3.40		
		Σ	=	26.70	m	26.7
	舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 5.40				
※No. 0(起点)						
運搬処理工						
殻運搬 (無筋コンクリート)	コンクリート構造物取壊し(無筋)より					
	V=	4.10	=	4.10	m3	4.1
殻運搬 (アスファルト)	アスファルト舗装版取壊しより					
	V=	139.38 × 0.04	=	5.58	m3	5.6
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より					
	V=	4.10	=	4.10	m3	4.1
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より					
	V=	5.58	=	5.58	m3	5.6

取 壊 し 数 量 計 算 書													
測 点 名	測 点			距 離 (m)	コ ン ク リ ー ト 舗 装			ア ス フ ァ ル ト 舗 装			無 筋 コ ン ク リ ー ト		
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	体 積 (m3)
NO. 0	NO. 0	+	0. 00	0. 00				5. 40					
NO. 0+2. 1	NO. 0	+	2. 10	2. 10				4. 20	4. 80	10. 08			
NO. 0+2. 1	NO. 0	+	2. 10	0. 00				3. 62					
NO. 0+12. 0	NO. 0	+	12. 00	9. 90				3. 62	3. 62	35. 84			
NO. 1	NO. 1	+	0. 00	8. 00				3. 62	3. 62	28. 96			
NO. 1+4. 0	NO. 1	+	4. 00	4. 00				3. 62	3. 62	14. 48			
NO. 1+11. 2	NO. 1	+	11. 20	7. 20				3. 62	3. 62	26. 06			
NO. 1+14. 5	NO. 1	+	14. 50	3. 30				3. 62	3. 62	11. 95			
NO. 1+14. 5	NO. 1	+	14. 50	0. 00				3. 91					
NO. 1+17. 5	NO. 1	+	17. 50	3. 00				2. 23	3. 07	9. 21			
NO. 2	NO. 2	+	0. 00	2. 50				0. 00	1. 12	2. 80			
										</			

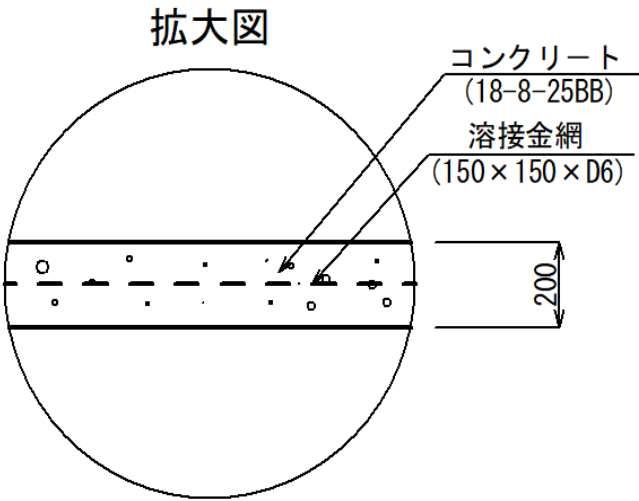
舗 装 工 計 算 書					(一式当り)
アスファルト舗装工	上層路盤				
	(M-30, t=100mm)	舗装面積計算書より			
	A1=	111.38	=	111.38	m2
	横断側溝控除分				
	A2=	0.52 × 2.76	=	-1.44	m2
		※横断側溝G300A : L=2.76m			
		Σ	=	109.94	m2
					109.9
表層	上層路盤より				
	(t=40mm)	A=	109.94	=	109.94
					m2
					109.9

鋪 裝 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			上 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	5. 40			5. 40					
NO. 0+2. 1	NO. 0 + 2. 10	2. 10	4. 20	4. 80	10. 08	4. 20	4. 80	10. 08			
NO. 0+2. 1	NO. 0 + 2. 10	0. 00	2. 76			2. 76					
NO. 0+12. 0	NO. 0 + 12. 00	9. 90	2. 76	2. 76	27. 32	2. 76	2. 76	27. 32			
NO. 1	NO. 1 + 0. 00	8. 00	2. 76	2. 76	22. 08	2. 76	2. 76	22. 08			
NO. 1+4. 0	NO. 1 + 4. 00	4. 00	2. 82	2. 79	11. 16	2. 82	2. 79	11. 16			
NO. 1+11. 2	NO. 1 + 11. 20	7. 20	2. 82	2. 82	20. 30	2. 82	2. 82	20. 30			
NO. 1+14. 5	NO. 1 + 14. 50	3. 30	2. 82	2. 82	9. 31	2. 82	2. 82	9. 31			
NO. 1+14. 5	NO. 1 + 14. 50	0. 00	3. 48			3. 48					
NO. 1+17. 5	NO. 1 + 17. 50	3. 00	1. 81	2. 65	7. 95	1. 81	2. 65	7. 95			
NO. 1+17. 5	NO. 1 + 17. 50	0. 00	2. 53			2. 53					
NO. 2	NO. 2 + 0. 00	2. 50	0. 00	1. 27	3. 18	0. 00	1. 27	3. 18			
合計		40. 00			111. 38			111. 38			

道路附属施設工計算書					(一式当り)	
雑工						
乗入復旧 (18-8-25BB、平均t=200)	乗入復旧①	V1= 2.00 × 2.50	=	5.00		
	乗入復旧②	V2= 1.50 × 4.70	=	7.05		
	乗入復旧③	V3= 2.00 × 4.90	=	9.80		
	乗入復旧④	V4= 0.50 × 2.40	=	1.20		
			Σ =	23.05	m2	23.1
嵩上げ工 (公共ます, 300)	平面図より	N= 1.00 × 4.00	=	4.00	箇所	4.0

雑 工 （ 乗 入 復 旧 ）

(100m2当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB, 平均t=20cm)	$V = 100.000 \times 0.200 = 20.000$	m3	20.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = \quad \quad \quad = 100.000$	m2	100.00

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工					
交通誘導警備員	N=	1.00	=	1.00	式 1.0