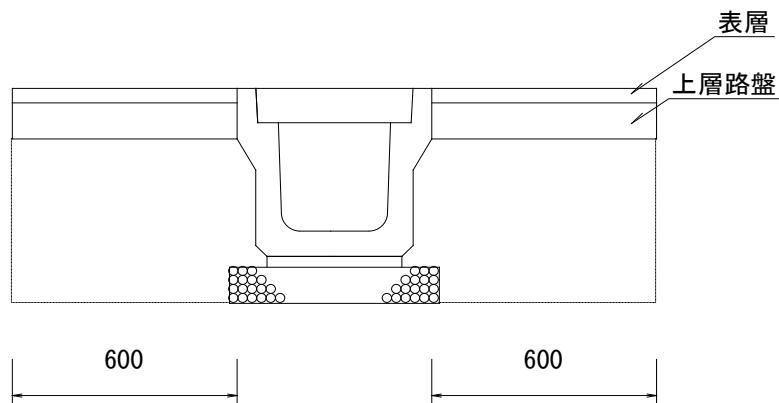


土 工 計 算 書 （ 1 ）							(一式当り)		
掘削	舗装工より								
	V1=	334.91	×	0.10	=	33.49			
	舗装工より								
	V2=	6.70	×	0.10	=	0.67			
					Σ	=	34.16	m3	34.2
床掘	V=	図1より 0.78	×	82.80	=	64.58	m3	64.6	
埋戻し	V=	図1より 0.58	×	82.80	=	48.02	m3	48.0	
掘削床掘総計	掘削					V	=	34.16	
	床掘					V	=	64.58	
					Σ	=	98.74	m3	98.7
盛土埋戻総計	盛土					V	=	0.00	
	埋戻し					V	=	48.02	
					Σ	=	48.02	m3	48.0
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) /0.90								
	V=	98.74	-	48.02	/0.90	=	45.38	m3	45.4

図1

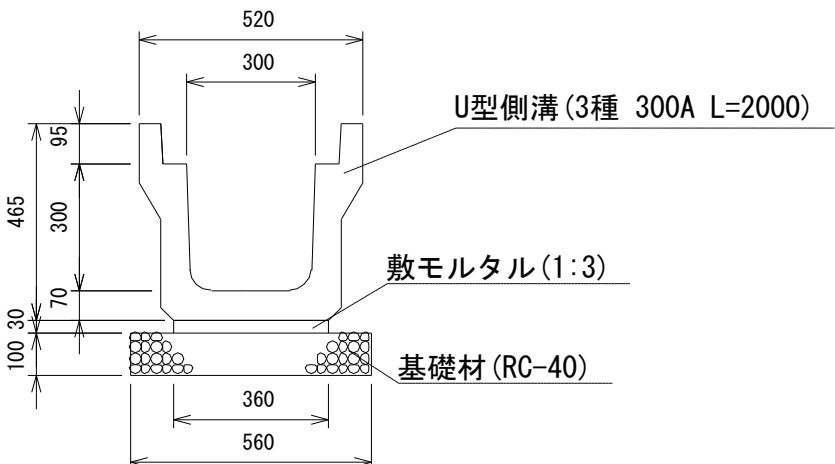


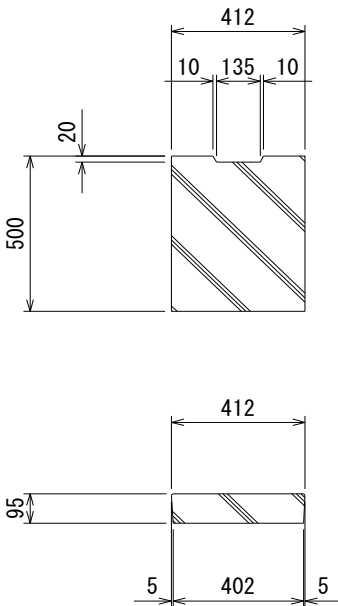
床掘	0.78	m2
埋戻	0.58	m2

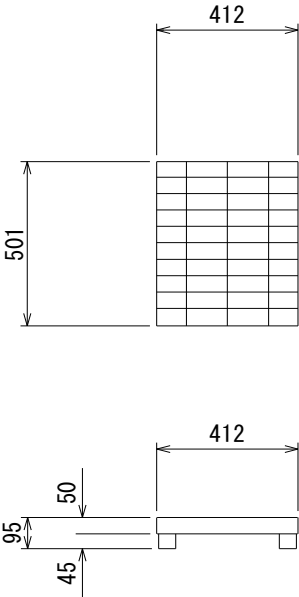
排水構造物工計算書

(一式当り)

側溝工											
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 82.80			=	82.80	m			82.8	
コンクリート蓋 (U型側溝300)	N=	82.80 ÷ 0.50 − 9.00			=	157.00	枚			157.0	
グレーチング蓋 (U型側溝300)	N=	82.80 ÷ 10.00			=	9.00	枚			9.0	
端部コンクリート	N=	1.00				1.00	基			1.0	

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) 三重県認定リサイクル製品	N=	10.000 ÷ 2.000 (L=2000, 参考重量=419kg/個)	= 5.000	個 5.00
敷モルタル (1:3)	V=	0.360 × 0.030 × 10.000	= 0.108	m3 0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A=	0.560 × 10.000	= 5.600	m2 5.60
基面整正	A=	0.560 × 10.000	= 5.600	m2 5.60

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, B=300) 三重県リサイクル認定製品		N= (L=500, 参考重量=45.0kg/枚)		= 1.000 枚	1.00

U 型 側 溝 グレーチング蓋 (T-25, 300) (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, 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

端 部 コ ン ク リ ー ト										(1.0基当り)	
520 100 465											
名 称		計 算							単位	数 量	
コンクリート 18-8-25BB		V=	0.465	×	0.520	×	0.100	=	0.024	m3	0.02
型枠		A=	0.465	×	0.520	×	2.000	+	=	0.577	m2
			0.465	×	0.100	×	2.000				0.58

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)	V=	平面図 (乗り入れ復旧Co舗装) より 6.70 × 0.12	=	0.80	m3	0.8	
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	4.20 + 10.40 + 3.20 ※1号箇所No.1横断：4.2m、No.4付近縦断：10.4m No.5+13.4横断3.2m	=	17.80	m	17.8	
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	A1=	数量計算書より 331.73	=	331.73			
	A2=	平面図 (乗り入れ復旧As舗装) より 3.18	=	3.18			
		Σ	=	334.91	m2	334.9	
運搬処理工							
殻運搬 (無筋コンクリート)	V=	構造物取壊しより 0.80	=	0.80	m3	0.8	
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより 334.91 × 0.04	=	13.40	m3	13.4	
殻処分 (無筋コンクリート)	V=	殻運搬より 0.80	=	0.80	m3	0.8	
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 13.40	=	13.40	m3	13.4	

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. 1	No. 1 +					4. 20					
N0. 1+10. 6	No. 1 + 10. 6	10. 6				4. 50	4. 35	46. 11			
No. 1+15. 7	No. 1 + 15. 7	5. 1				3. 80	4. 15	21. 17			
No. 2	No. 2 +	4. 3				3. 50	3. 65	15. 70			
No. 3	No. 3 +	20. 0				3. 50	3. 50	70. 00			
No. 4	No. 4 +	20. 0				3. 35	3. 43	68. 60			
No. 5	No. 5 +	20. 0				3. 30	3. 33	66. 60			
No. 5+13. 4	No. 5 + 13. 4	13. 4				3. 20	3. 25	43. 55			
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
合計		93. 40						331. 73			

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)	面積計算書より					
		A1=	331.73	=	331.73		
		平面図（乗り入れ復旧As舗装）より					
		A2=	3.18	=	3.18		
				Σ	=	334.91	m2
							334.9
	表層 (Top13, t=40mm)	面積計算書より					
		A1=	331.73	=	331.73		
		路盤より					
		A2=	3.18	=	3.18		
				Σ	=	334.91	m2
							334.9
コンクリート舗装工	路盤 (RC-40, t=100mm)	平面図（乗り入れ復旧Co舗装）より					
		A=	6.70	=	6.70	m2	6.7
	乗り入れ復旧 (t=120mm)	路盤より					
		A=	6.70	=	6.70	m2	6.7

コ ン ク リ ー ト 舗 装					(100m2当り)						
舗装工拡大図 コンクリート (21-8-25BB) 溶接金網 (150×150×D6) 路 盤 工 (RC-40, t=10cm) 120 100											
名 称	計 算				単位	数 量					
コンクリート (21-8-25BB, t=120mm)	V=	100.000	×	0.120	= 12.000	m3	12.00				
溶接金網 (150×150×D6)	A=				= 100.000	m2	100.00				
型枠	A=	100.000	÷	1.036	×	0.120	×	2.000	= 23.166	m2	23.17

舗 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. 1	No. 1 +		4. 20			4. 20					
NO. 1+10. 6	No. 1 + 10. 60	10. 60	4. 50	4. 35	46. 11	4. 50	4. 35	46. 11			
No. 1+15. 7	No. 1 + 15. 70	5. 10	3. 80	4. 15	21. 17	3. 80	4. 15	21. 17			
No. 2	No. 2 +	4. 30	3. 50	3. 65	15. 70	3. 50	3. 65	15. 70			
No. 3	No. 3 +	20. 00	3. 50	3. 50	70. 00	3. 50	3. 50	70. 00			
No. 4	No. 4 +	20. 00	3. 35	3. 43	68. 60	3. 35	3. 43	68. 60			
No. 5	No. 5 +	20. 00	3. 30	3. 33	66. 60	3. 30	3. 33	66. 60			
No. 5+13. 4	No. 5 + 13. 40	13. 40	3. 20	3. 25	43. 55	3. 20	3. 25	43. 55			
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
合計		93. 40			331. 73			331. 73			

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

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