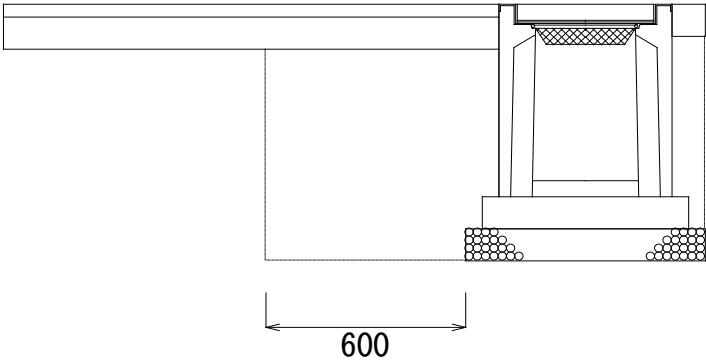


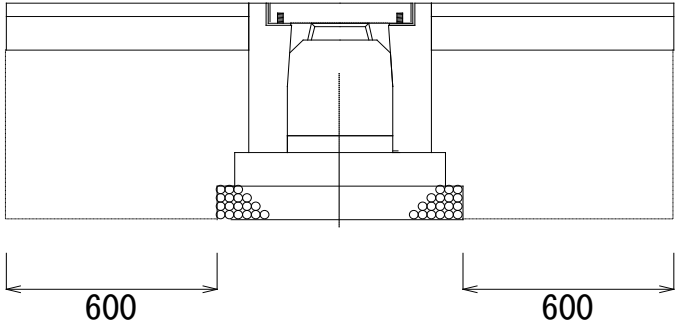
土 工 計 算 書 （ 1 ）						(一式当り)	
掘削	舗装版取壊しより						
	V1=	203.61	×	0.10	=	20.36	m <sup>3</sup> 20.4
床掘	平面図・標準断面図より						
	V1=	0.70	×	52.30	=	36.61	
	平面図・標準断面図・図1より						
	V2=	1.00	×	0.52	×	2.00	= 1.04
	平面図・標準断面図・図2より						
	V3=	1.15	×	3.00	=	3.45	
					Σ	= 41.10	m <sup>3</sup> 41.1
埋戻し	平面図・標準断面図より						
	V1=	0.37	×	52.30	=	19.35	
	平面図・標準断面図・図1より						
	V2=	0.50	×	0.52	×	2.00	= 0.52
	平面図・標準断面図・図2より						
	V3=	0.67	×	3.00	=	2.01	
					Σ	= 21.88	m <sup>3</sup> 21.9
掘削床掘総計	掘削				V	= 20.36	
	床掘				V	= 41.10	
					Σ	= 61.46	m <sup>3</sup> 61.5
盛土埋戻総計	盛土				V	= 0.00	
	埋戻し				V	= 21.88	
					Σ	= 21.88	m <sup>3</sup> 21.9
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) /0.9						
	V=	61.46	-	21.88	/0.9	= 37.15	m <sup>3</sup> 37.2

図1



床堀	1.00	m2
埋戻	0.50	m2

図2



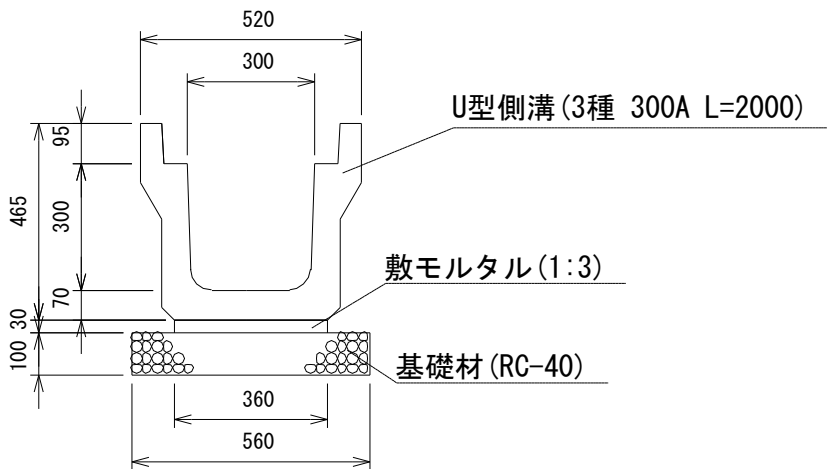
床堀	1.15	m2
埋戻	0.67	m2

排水構造物工計算書						(一式当り)	
排水構造物工							
U型側溝 (3種300A)	平面図・標準断面図より L= 52.30	=	52.30	m		52.3	
横断側溝 自由勾配側溝 (横断用) 300×300	平面図・標準断面図より N= 1.00 L= 3.00	= =	1.00 3.00	式 m		1.0	
コンクリート蓋	N= 52.30 ÷ 0.50 - 6.00	=	99.00	枚		99.0	
グレーチング蓋	N= 52.30 ÷ 10.00	=	6.00	枚		6.0	
集水枡工							
集水枡 (300×300A)	平面図・標準断面図より N= 2.00	=	2.00	基		2.0	
張りコンクリート工							
間詰コンクリート 18-8-25BB, t=100	A= ( 52.30 + 1.04 ) × 0.10 ※型枠: (52.30+1.04) × 0.10+0.10×0.10×2.00=5.35m2 ※型枠工 1.0m2	=	5.33	m <sup>2</sup>		5.3	

# 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

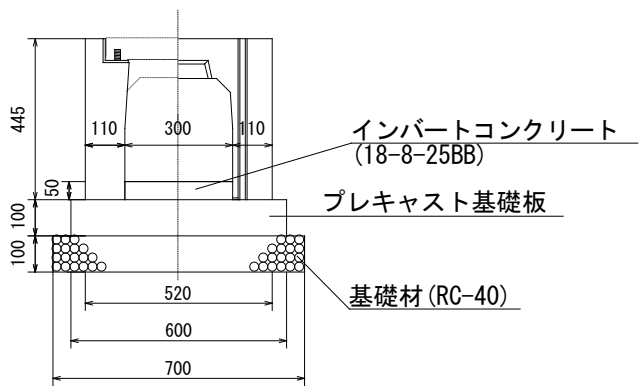


名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ ( L=2000, 参考重量=419kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m <sup>3</sup>	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m <sup>2</sup>	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m <sup>2</sup>	5.60

横断側溝 (B300 × H300)  
VS 横断側溝相当品

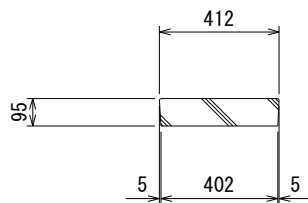
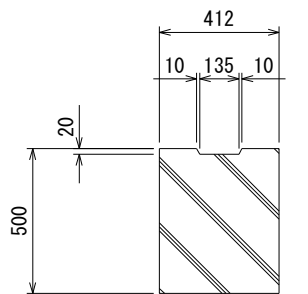
(1式当り)

自由勾配側溝 (横断用)  
300 × 300



名 称	計 算				単位	数 量
横断側溝 B300 × H300 × L2000 VS横断側溝相当品	N=	1.000	=	1.000	個	1.00
横断暗渠 B300 × H300 × L1000 VS横断側溝相当品	N=	1.000	=	1.000	個	1.00
インバートコンクリート (18-8-25BB)	V=	0.050 × 0.300 × 3.000	=	0.045	m <sup>3</sup>	0.05
プレキャスト基礎板 600 × 100 × 2000	N=	1.000	=	1.000	枚	1.00
プレキャスト基礎板 600 × 100 × 1000	N=	1.000	=	1.000	枚	1.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A=	0.700 × 3.000	=	2.100	m <sup>2</sup>	2.10
基面整正	A=	0.700 × 3.000	=	2.100	m <sup>2</sup>	2.10
蓋版 300用 (L=1000)	N=	1.000	=	1.000	枚	1.00

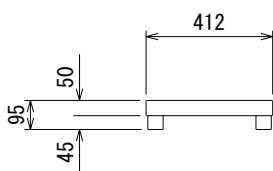
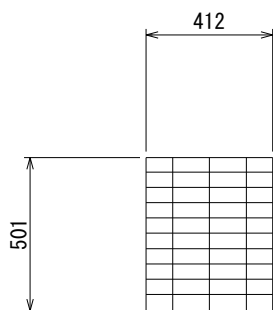
(1枚当り)



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

(1枚当り)

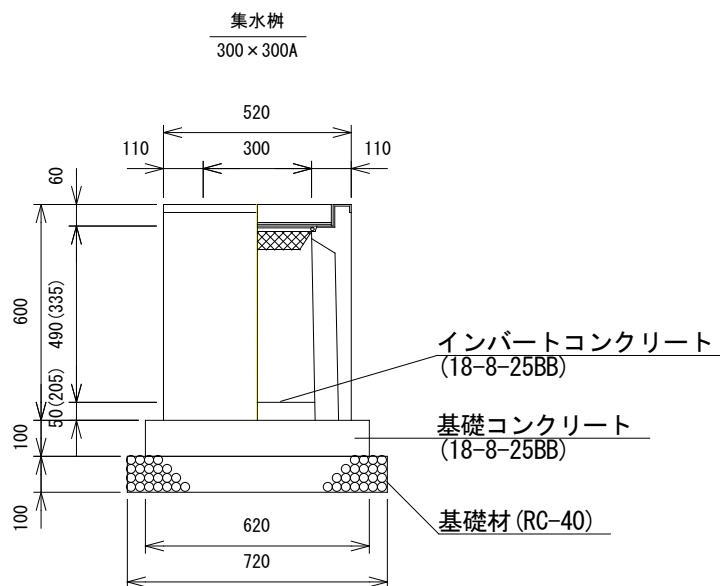


W=16.5kg/枚

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= ( L=500, 参考重量=16.5kg/枚 )           = 1.000	枚	1.00

集水枿 ( 300 × 300A )

(10箇所当り)



※集水枿の天端勾配は、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枿相当品 (300×300A)	N= 1.000 × 10.000 ( 参考重量=178kg/基 )	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	N= 1.000 × 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	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	0.38
同上型枠	A= 0.620 × 0.100 × 4.000 × 10.000 = 2.480	m <sup>2</sup>	2.48
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.720 × 0.720 × 10.000 = 5.184	m <sup>2</sup>	5.18
基面整正	A= 0.720 × 0.720 × 10.000 = 5.184	m <sup>2</sup>	5.18

舗 装 工 計 算 書					(一式当り)	
アスファルト舗装工	車道舗装	上層路盤 (M-30, t=100mm)	舗装面積計算書より			
			A=	184.42	=	184.42
			控除 (横断側溝)			
			0.52	×	3.00	= -1.56
					Σ	= 182.86
	表層 (t=40mm)		舗装面積計算書より		m <sup>2</sup>	182.9
			A=	4.00	×	110.00
					=	184.42
			控除 (横断側溝)			
			0.52	×	3.00	= -1.56
					Σ	= 182.86
					m <sup>2</sup>	182.9

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 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
NO. 2+4. 80	NO. 2	+	4. 80	0. 00	3. 14			3. 14					
NO. 2+7. 30	NO. 2	+	7. 30	2. 50	3. 62	3. 38	8. 45	3. 62	3. 38	8. 45			
NO. 3	NO. 3	+	0. 00	12. 70	3. 62	3. 62	45. 97	3. 62	3. 62	45. 97			
NO. 4	NO. 4	+	0. 00	20. 00	2. 84	3. 23	64. 60	2. 84	3. 23	64. 60			
NO. 5	NO. 5	+	0. 00	20. 00	3. 03	2. 94	58. 80	3. 03	2. 94	58. 80			
NO. 5+2. 00	NO. 2	+	2. 00	2. 00	3. 57	3. 30	6. 60	3. 57	3. 30	6. 60			
合計				57. 20			184. 42			184. 42			

(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)	CBブロック撤去 V1= 0.39 × 0.19 × 0.10 × 15.00	=	0.11		
	L型側溝撤去 V2= 0.03 × 16.80	=	0.50		
	張りコンクリート取壊し V3= 0.40 × 0.05 × 15.50	=	0.31		
		Σ =	0.92	m <sup>3</sup>	0.9
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	取壊し面積計算書より A=	=	203.61	m <sup>2</sup>	203.6
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	No. 2+4.80 No. 5+2.00 排水構造物延長 L= 3.55 + 3.65 + 53.34 + 14.00 ※No. 2+7.30付近～No. 3付近	=	74.54	m	74.5
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より V= 0.92	=	0.92	m <sup>3</sup>	0.9
殻運搬 (アスファルト)	アスファルト舗装版取壊しより V= 203.61 × 0.04	=	8.14	m <sup>3</sup>	8.1
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬（無筋コンクリート）より V= 0.92	=	0.92	m <sup>3</sup>	0.9
殻処分 (アスファルト)	殻運搬（アスファルト）より V= 8.14	=	8.14	m <sup>3</sup>	8.1

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 ェ ル ト 舗 装			無 筋 コ ン ク リ ー ト			
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	体 積 (m <sup>3</sup> )	
NO. 2+4. 80	NO. 2 + 4. 80	0. 00				3. 55						
NO. 2+7. 30	NO. 2 + 7. 30	2. 50				4. 11	3. 83	9. 58				
NO. 3	NO. 3 + 0. 00	12. 70				4. 15	4. 13	52. 45				
NO. 4	NO. 4 + 0. 00	20. 00				3. 20	3. 68	73. 60				
NO. 5	NO. 5 + 0. 00	20. 00				2. 93	3. 07	61. 40				
NO. 5+2. 00	NO. 2 + 2. 00	2. 00				3. 65	3. 29	6. 58				

仮 設 工 (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