

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	0.33			0.84			0.63		
NO. 0+4.2	NO. 0 + 4.20	4.20	0.33	0.33	1.39	0.84	0.84	3.53	0.63	0.63	2.65
NO. 0+9.5	NO. 0 + 9.50	5.30	0.42	0.38	2.01	0.84	0.84	4.45	0.63	0.63	3.34
NO. 0+16.3	NO. 0 + 16.30	6.80	0.68	0.55	3.74	0.84	0.84	5.71	0.63	0.63	4.28
NO. 1	NO. 1	3.70	0.68	0.68	2.52	0.84	0.84	3.11	0.63	0.63	2.33
NO. 1+10.0	NO. 1 + 10.00	10.00	0.42	0.55	5.50	0.84	0.84	8.40	0.63	0.63	6.30
NO. 2	NO. 2	10.00	0.42	0.42	4.20	0.84	0.84	8.40	0.63	0.63	6.30
NO. 2+5.0	NO. 2 + 5.00	5.00	0.56	0.49	2.45	0.84	0.84	4.20	0.63	0.63	3.15
合計		45.00			21.81			37.80			28.35

排水構造物工計算書

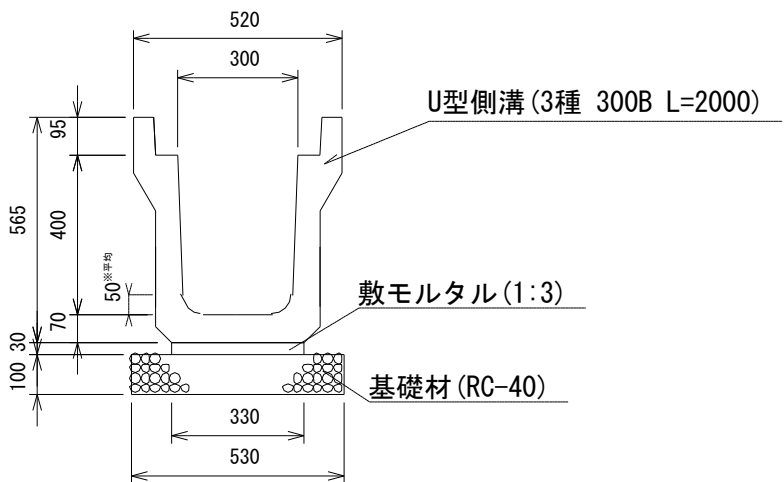
(一式当り)

側溝工							
U型側溝 (3種300B)	L=	排水構造物工展開図より 3.66	=	3.66	m	3.7	
自由勾配側溝 (250×300)	L=	排水構造物工展開図より 21.26	=	21.26	m	21.3	
自由勾配側溝 (250×400)	L=	排水構造物工展開図より 12.00	=	12.00	m	12.0	
自由勾配側溝 (250×500)	L=	排水構造物工展開図より 2.00	=	2.00	m	2.0	
コンクリート蓋 (U型側溝300)	N=	3.66 ÷ 0.50 - 1.00	=	6.00	枚	6.0	
グレーチング蓋 (U型側溝300)	N=	3.66 ÷ 10.00	=	1.00	枚	1.0	
コンクリート蓋 (自由勾配側溝250)	N=	35.26 ÷ 2.00 ÷ 0.50 - 4.00	=	31.00	枚	31.0	
グレーチング蓋 (自由勾配側溝250)	N=	35.26 ÷ 10.00	=	4.00	枚	4.0	
集水枳工							
集水枳 (400×800×800)	N=	平面図より 1.00	=	1.00	基	1.0	
間詰めコンクリート (t=10cm)	A=	平面図、標準断面図より 0.39 × 20.00 ※No. 0からNo. 2付近左側20m 平均幅0.39m	=	7.80	m ²		
		Σ	=	7.80	m ²	7.8	

U 型 側 溝 (3 種 300B)

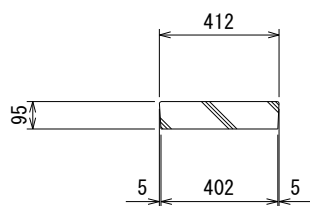
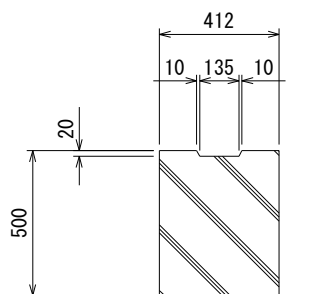
(10m当り)

U型側溝 (3種300B)
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300B) <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=471kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.330 \times 0.030 \times 10.000 = 0.099$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.530 \times 10.000 = 5.300$	m ²	5.30
基面整正	$A = 0.530 \times 10.000 = 5.300$	m ²	5.30

(1枚当り)

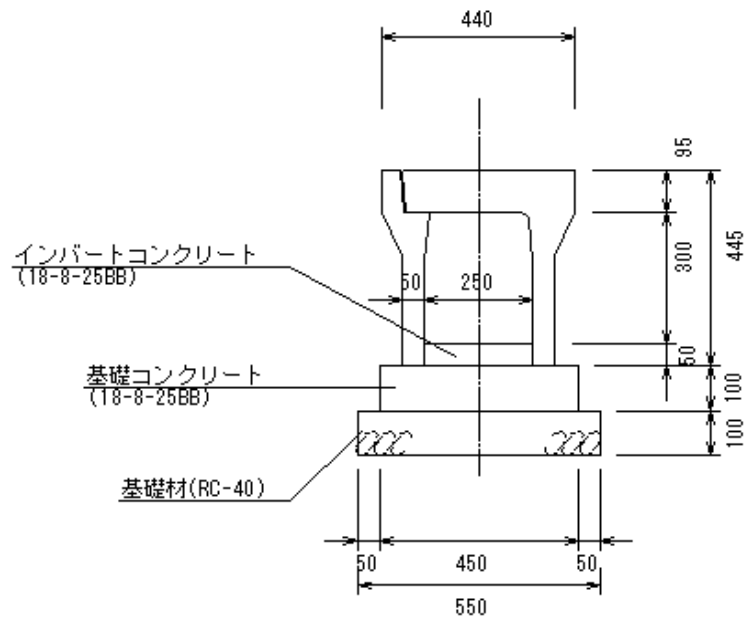


W=45kg/枚

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

自由勾配側溝 (250 × 300)

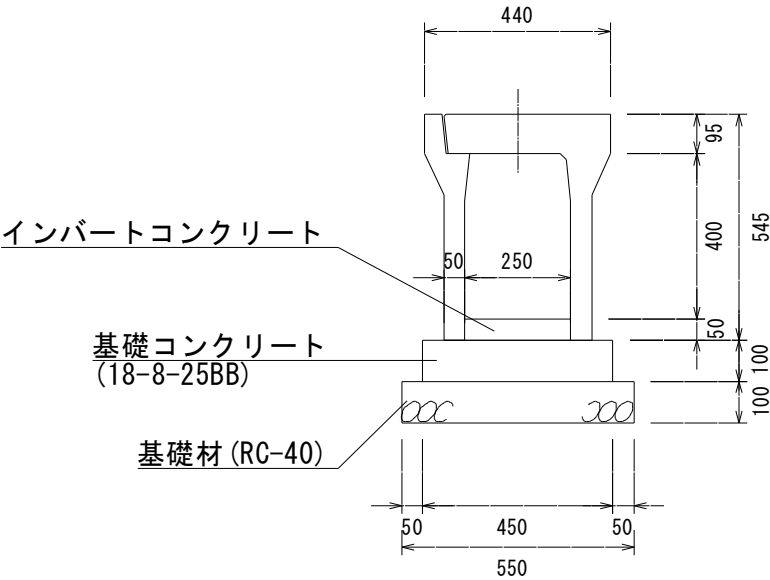
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
自由勾配側溝 (250×300)	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ <p>(L=2000, 参考重量=266kg/個)</p>	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.061}{0.250} + \frac{0.240}{10.000} \right) \div 2.000 = 0.376$	m ³	0.38
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.450 \times 0.100 \times 10.000 = 0.450$	m ³	0.45
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=10cm)	$A = 0.550 \times 10.000 = 5.500$	m ²	5.50
基面整正	$A = 0.550 \times 10.000 = 5.500$	m ²	5.50

自由勾配側溝 (250 × 400)

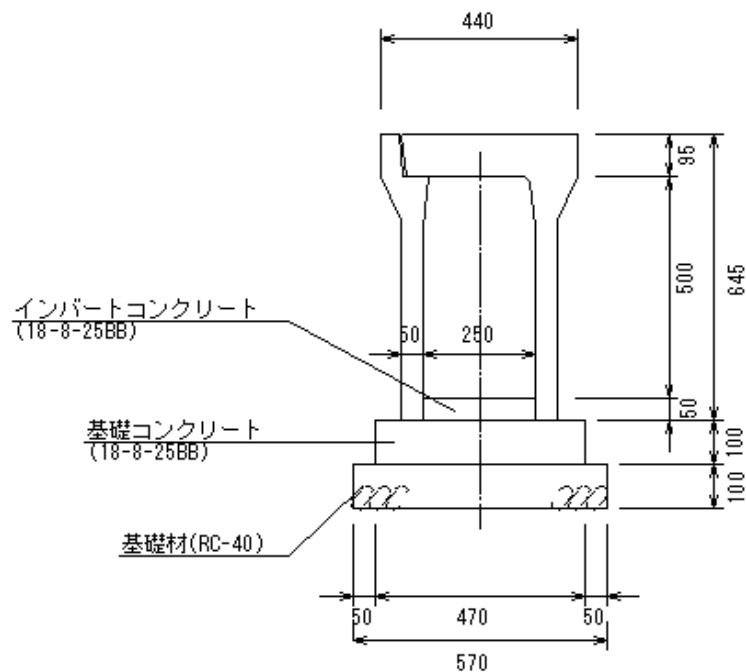
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
自由勾配側溝 (250×400)	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ <p>(L=2000, 参考重量=312kg/個)</p>	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.060}{0.250} + \frac{0.161}{10.000} \right) \div 2.000 = 0.276$	m ³	0.28
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.450 \times 0.100 \times 10.000 = 0.450$	m ³	0.45
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=10cm)	$A = 0.550 \times 10.000 = 5.500$	m ²	5.50
基面整正	$A = 0.550 \times 10.000 = 5.500$	m ²	5.50

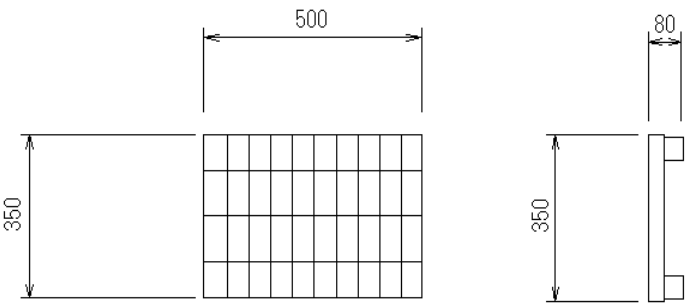
自由勾配側溝 (250 × 500)

(10m当り)



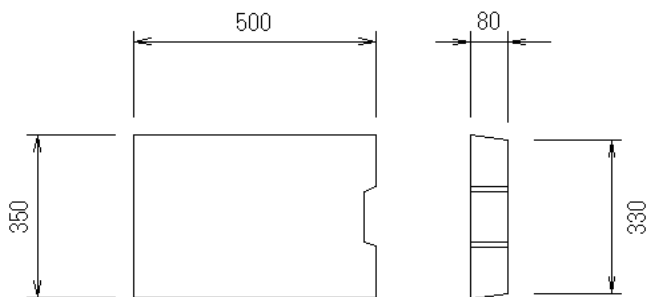
名 称	計 算			単位	数 量
自由勾配側溝 (250×500)	$N = 10.000 \div 2.000$ (L=2000, 参考重量=413kg/個)	=	5.000	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.141 + 0.160) \div 2.000$ $\times 0.250 \times 10.000$	=	0.376	m ³	0.38
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.470 \times 0.100 \times 10.000$	=	0.470	m ³	0.47
同上型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2.000$	=	2.000	m ²	2.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.570 \times 10.000$	=	5.700	m ²	5.70
基面整正	$A = 0.570 \times 10.000$	=	5.700	m ²	5.70

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
ダクタイルグレーチング蓋 (T-20, B=250) 三重県リサイクル認定製品	N= (L=500, 参考重量=15. 0kg/枚)	= 1. 000 枚	1. 00

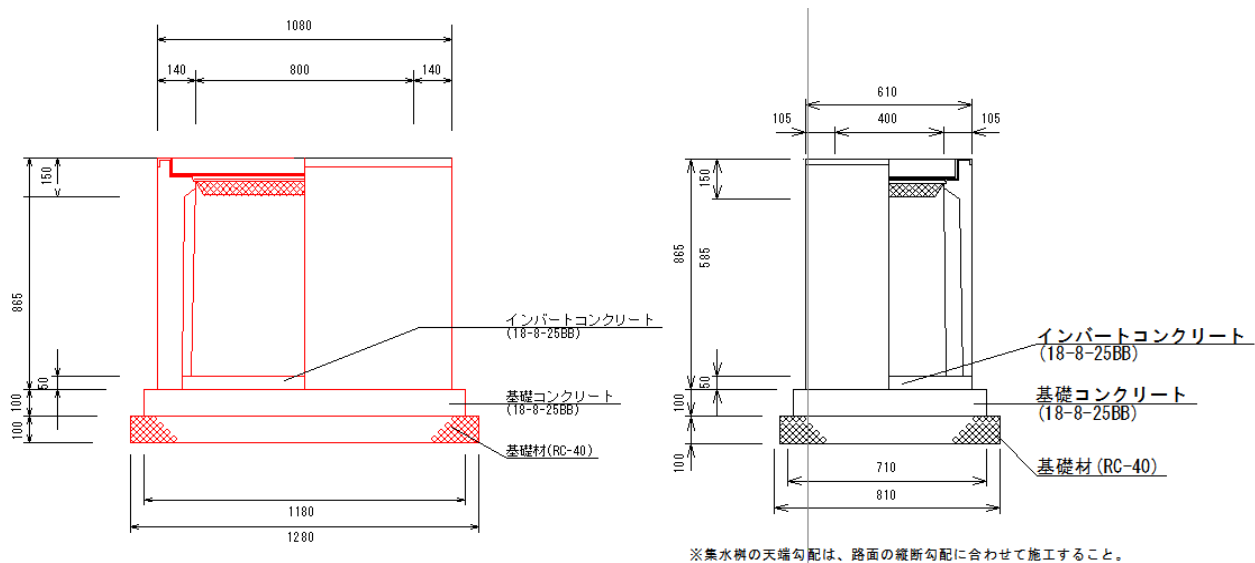
(1枚当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 (T-20, B=250) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	$N = \frac{1.000}{1.000} = 1.000$ (L=500, 参考重量=30.0kg/枚)	枚	1.00

集水桝 (400 × 800 × 800)

(10基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
側溝用AS桝相当品 (400×800×800)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=551kg/基)	= 10.000	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 400×800)	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 × 0.400 × 0.800 × 10.000	= 0.160	m ³	0.16
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 1.180 × 0.710 × 0.100 × 10.000	= 0.838	m ³	0.84
同上型枠	A= (1.180 + 0.710) × 2.000 × 0.100 × 10.000	= 3.780	m ²	3.78
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 1.280 × 0.810 × 10.000	= 10.368	m ²	10.37
基面整正	A= 1.280 × 0.810 × 10.000	= 10.368	m ²	10.37

間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m2当り)

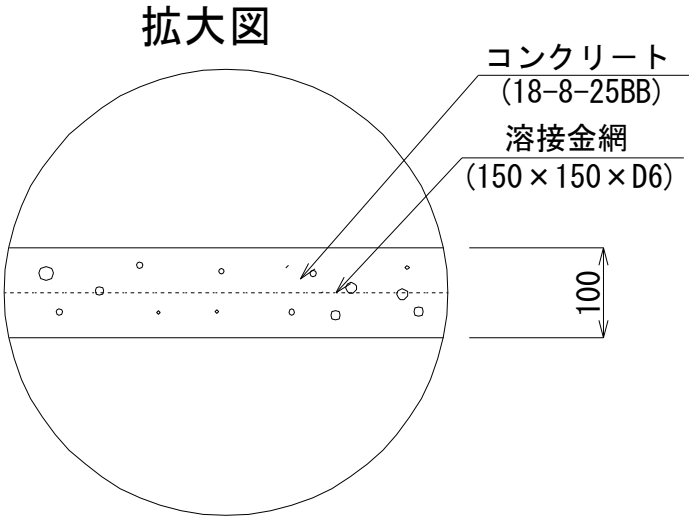
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	V= 10.000 × 0.100 = 1.000	m ³	1.00
目地材 (瀝青繊維質目地板, t=10mm)	N= 10.000 ÷ (0.390 × 10.000) = 2.564 A= 0.390 × 0.100 × 2.564 = 0.100 ※概ね10m毎に目地を設置する。 ※平均幅0.390m	箇所 m ²	0.10

舗 装 工 計 算 書						(一式当り)	
アスファルト舗装工	車道舗装						
	表層	面積計算書より					
	(t=50mm)	A= 197.69	=	197.69			
			Σ	=	197.69	m ²	197.7
	路盤	面積計算書より					
	(M-30, t=100mm)	A= 197.69	=	197.69			
			Σ	=	197.69	m ²	197.7
	乗り入れ復旧	A= 7.00 × 1.00	=	7.00	m ²		
		※左側No. 0+9.5からNo. 0+16.3付近 延長7m、幅1m					
			Σ	=	7.00	m ²	7.0

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 ²)	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	2.86			2.86					
NO. 0+4.2	NO. 0 + 4.20	4.20	2.86	2.86	12.01	2.86	2.86	12.01			
NO. 0+9.5	NO. 0 + 9.50	5.30	3.76	3.31	17.54	3.76	3.31	17.54			
NO. 0+16.3	NO. 0 + 16.30	6.80	6.36	5.06	34.41	6.36	5.06	34.41			
NO. 1	NO. 1	3.70	6.36	6.36	23.53	6.36	6.36	23.53			
NO. 1+10.0	NO. 1 + 10.00	10.00	3.76	5.06	50.60	3.76	5.06	50.60			
NO. 2	NO. 2	10.00	3.72	3.74	37.40	3.72	3.74	37.40			
NO. 2+5.0	NO. 2 + 5.00	5.00	5.16	4.44	22.20	5.16	4.44	22.20			
合計		45.00			197.69			197.69			

乗入復旧

(100m2当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB, t=10cm)	$V = 100.000 \times 0.100 = 10.000$	m ³	10.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = 100.000$	m ²	100.00

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)	数量計算書より					
	V=	2.01	=	2.01		
	No. 2からNo. 2+5コンクリート舗装					
	V1=	4.20 × 5.00 ÷ 2.00 × 0.1	=	1.05		
		※L : 5.0 W4.2				
			Σ	=	3.06	m ³ 3.1
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	数量計算書より					
	A=	228.00	=	228.00		
			Σ	=	228.00	m2 228.0
構造物切断 (コンクリート) (t=15cm以下)	L= 6.50 + 4.20					
		※No. 2からNo. 2+5付近	=	10.70		
			Σ	=	10.70	m 10.7
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 3.30 + 3.60 + 5.60					
		※No. 0横断 : 3.3m、No. 2右側道 : 3.6m、No. 2+5横断 : 5.6m	=	12.50		
			Σ	=	12.50	m 12.5
運搬処理工						
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより					
	V=	3.06	=	3.06		
			Σ	=	3.06	m ³ 3.1
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより					
	V=	228.00 × 0.05	=	11.40		
			Σ	=	11.40	m ³ 11.4
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より					
	V=	3.06	=	3.06		
			Σ	=	3.06	m ³ 3.1
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より					
	V=	11.40	=	11.40		
			Σ	=	11.40	m ³ 11.4

取 壊 し 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	ア ス フ ァ ル ト 舗 装			コ ン ク リ ー ト 舗 装			無 筋 コ ン ク リ ー ト		
			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)	体 積 (m ³)
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	3.30						0.05		
NO. 0+4.2	NO. 0 + 4.20	4.20	3.30	3.30	13.86				0.05	0.05	0.21
NO. 0+9.5	NO. 0 + 9.50	5.30	4.20	3.75	19.88				0.05	0.05	0.27
NO. 0+16.3	NO. 0 + 16.30	6.80	6.80	5.50	37.40				0.05	0.05	0.34
NO. 1	NO. 1	3.70	6.80	6.80	25.16				0.05	0.05	0.19
NO. 1+10.0	NO. 1 + 10.00	10.00	4.20	5.50	55.00				0.05	0.05	0.50
NO. 2	NO. 2	10.00	4.16	4.18	41.80				0.05	0.05	0.50
NO. 2+5.0	NO. 2 + 5.00	5.00	9.80	6.98	34.90						
合計		45.00			228.00						2.01

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