

数 量 集 計 表 (1)							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
市道寺川原線							
道 路 土 工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m ³	66		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m ³	160		
		盛 土	流用土 (良質土)	m ³	11		
		埋 戻 し	流用土 (良質土)	m ³	150		
		基 面 整 正		m ²	130		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m ³	47		
排 水 構 造 物 工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		U 型 側 溝	3種, 300A	m	115		
		U 型 側 溝	3種, 300B	m	55		
		U 型 側 溝	3種, 300C	m	60		
		コンクリート蓋		枚	437		
		グレーチング蓋	ダクタイト 志摩市章マーク入	枚	23		
舗 装 工				式	1		
	アスファルト 舗 装 工						
		表 層	再生密粒度アスコン TOP13, t=5cm	m ²	1,060		
		路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=10cm	m ²	1,060		

数 量 集 計 表 (2)							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
区 画 線 工				式	1		
	区 画 線 工			式	1		
		溶 融 式 区 画 線	白, 幅15cm, 実線	m	330		
		溶 融 式 区 画 線	白, 幅15cm, 破線	m	10		
道路付属施設工				式	1		
	雑 工			式	1		
		間詰めコンクリート	18-8-25BB, t=10cm	m	80		
構造物撤去工				式	1		
	構造物取壊し工			式	1		
		コンクリート 構造物取壊し	無筋	m ³	25		
		アスファルト 舗装版取壊し	t=10cm以下	m ²	1, 120		
		舗装版切断	アスファルト t=15cm以下	m	35		
	運搬処理工			式	1		
		殻 運 搬	無筋コンクリート	m ³	25		
		殻 運 搬	アスファルト	m ³	56		
		殻 処 分	無筋コンクリート	m ³	25		
		殻 処 分	アスファルト	m ³	56		
仮 設 工				式	1		
	仮 設 工			式	1		
		交 通 管 理 工	交通誘導警備員A	式	1		
			交通誘導警備員B	式	1		

土工計算書						
掘削	計算書より V1= 66.19		=	66.19	m ³	66.2
		Σ	=	66.19		
床掘	計算書より V1= 159.10		=	159.10	m ³	159.1
		Σ	=	159.10		
盛土	計算書より V1= 10.60		=	10.60	m ³	10.6
		Σ	=	10.60		
埋戻し	計算書より V1= 149.55		=	149.55	m ³	149.6
		Σ	=	149.55		
掘削床掘総計	掘削		V	= 66.19	m ³	225.3
	床掘		V	= 159.10		
			Σ	= 225.29		
盛土埋戻総計	盛土		V	= 10.60	m ³	160.2
	埋戻し		V	= 149.55		
			Σ	= 160.15		
残土処理	(掘削 + 床掘) − (盛土 + 埋戻) /0.9				m ³	47.4
	V=	225.29	−	160.15		
基面整正	U型側溝(3種300A)					
	V1=	(50.00 + 65.0) × 5.6			= 64.40	
		÷ 10.00				
	V1=	U型側溝(3種300B)				
		(30.00 + 25.0) × 5.3			= 29.15	
	÷ 10.00					
V1=	U型側溝(3種300C)					
	(30.00 + 30.0) × 5.4			= 32.40		
	÷ 10.00					
		Σ	=	125.95	m ²	126.0

土 工 数 量 計 算 書 (1)												
測 点 名	測 点	距 離 (m)	掘 削			床 掘			盛 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	0.57			1.95			0.06			
NO. 1	NO. 1 + 0.00	20.00	0.32	0.45	9.00	1.77	1.86	37.20	0.06	0.06	1.20	
NO. 2	NO. 2 + 0.00	20.00	0.12	0.22	4.40	1.31	1.54	30.80	0.06	0.06	1.20	
NO. 3	NO. 3 + 0.00	20.00	0.00	0.06	1.20	1.62	1.47	29.40	0.23	0.15	3.00	
同所		0.00	0.00	0.00		0.59	1.11		0.23	0.23		
NO. 4	NO. 4 + 0.00	20.00	0.02	0.01	0.20	0.59	0.59	11.80	0.14	0.19	3.80	
NO. 5	NO. 5 + 0.00	20.00	0.87	0.45	9.00	0.79	0.69	13.80	0.00	0.07	1.40	
NO. 5+10.0	NO. 5 + 10.00	10.00	0.87	0.87	8.70	0.79	0.79	7.90	0.00	0.00		
同所		0.00	0.47	0.67		0.47	0.63		0.00	0.00		
NO. 6	NO. 6 + 0.00	10.00	0.47	0.47	4.70	0.47	0.47	4.70	0.00	0.00		
NO. 7	NO. 7 + 0.00	20.00	0.30	0.39	7.80	0.20	0.34	6.80	0.00	0.00		
NO. 8	NO. 8 + 0.00	20.00	0.77	0.54	10.80	0.53	0.37	7.40	0.00	0.00		
NO. 8	NO. 8 + 15.50	15.50	0.56	0.67	10.39	0.67	0.60	9.30	0.00	0.00		
合計		175.50			66.19			159.10			10.60	

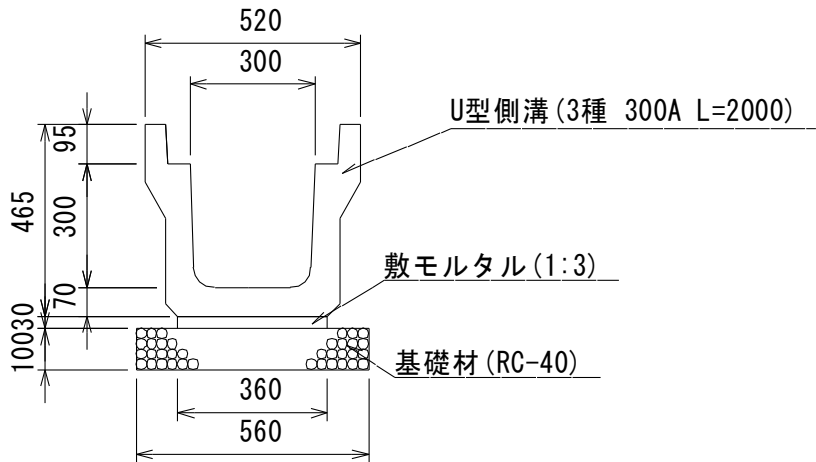
土 工 数 量 計 算 書 (2)											
測 点 名	測 点			距 離 (m)	埋 戻 し						
					断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	
NO. 0	NO. 0	+	0.00	0.00	1.61						
NO. 1	NO. 1	+	0.00	20.00	1.65	1.63	32.60				
NO. 2	NO. 2	+	0.00	20.00	1.22	1.44	28.80				
NO. 3	NO. 3	+	0.00	20.00	1.31	1.27	25.40				
同所				0.00	0.49	0.90					
NO. 4	NO. 4	+	0.00	20.00	0.49	0.49	9.80				
NO. 5	NO. 5	+	0.00	20.00	0.55	0.52	10.40				
NO. 5+10.0	NO. 5	+	10.00	10.00	0.55	0.55	5.50				
同所				0.00	0.63	0.59					
NO. 6	NO. 6	+	0.00	10.00	0.63	0.63	6.30				
NO. 7	NO. 7	+	0.00	20.00	0.46	0.55	11.00				
NO. 8	NO. 8	+	0.00	20.00	0.59	0.53	10.60				
NO. 8	NO. 8	+	15.50	15.50	0.58	0.59	9.15				
合計				175.50			149.55				

排水構造物工計算書									
側溝工									
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 50.00	+	65.00	=	115.00	m	115.0	
U型側溝 (3種300B)	L=	平面図より 30.00	+	25.00	=	55.00	m	55.0	
U型側溝 (3種300C)	L=	平面図より 30.00	+	30.00	=	60.00	m	60.0	
コンクリート蓋	N=	(115.00	+	55.00	+	60.00)			
		÷ 0.50	−	23.00	=	437.00	枚	437.0	
グレーチング蓋	N=	(115.00	+	55.00	+	60.00)			
		÷ 10.00			=	23.00	枚	23.0	

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

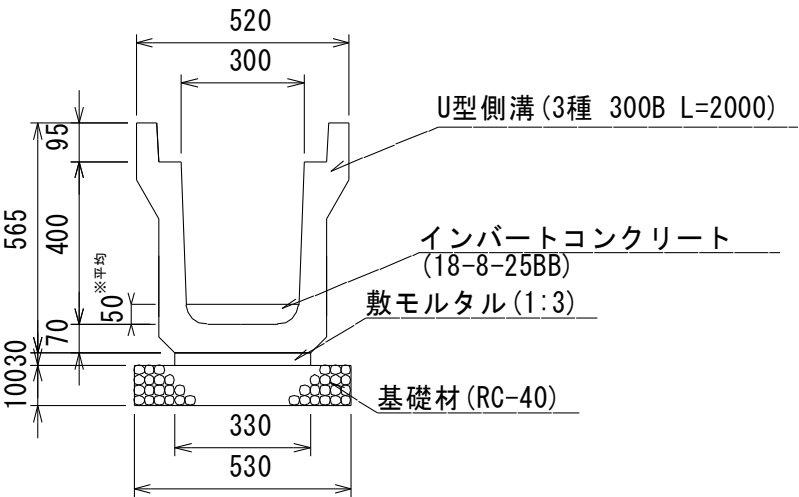


名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ (L=2000, 参考重量=419kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m ³	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.60

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

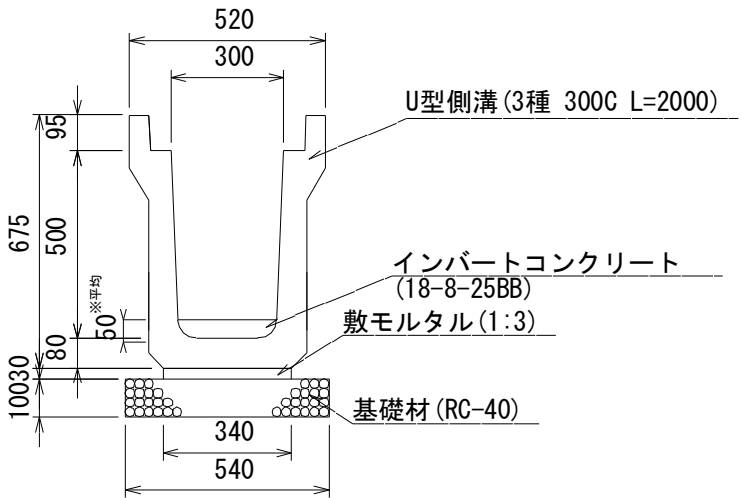


名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300B) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000$ (L=2000, 参考重量=471kg/個)	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.050 \times 10.000$	m ³	0.15
敷モルタル (1:3)	$V = 0.330 \times 0.030 \times 10.000$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.530 \times 10.000$	m ²	5.30
基面整正	$A = 0.530 \times 10.000$	m ²	5.30

U 型 側 溝 (3 種 300C)

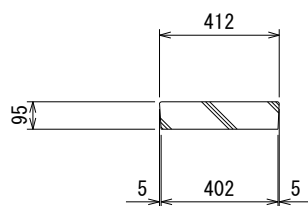
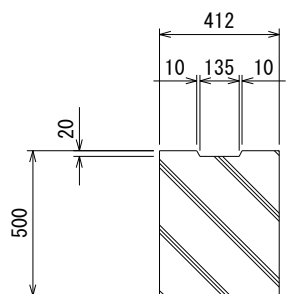
(10m当り)

U型側溝 (3種300C)
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>	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ (L=2000, 参考重量=584kg/個)	個	5.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.050 \times 10.000 = 0.150$	m ³	0.15
敷モルタル (1:3)	$V = 0.340 \times 0.030 \times 10.000 = 0.102$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.540 \times 10.000 = 5.400$	m ²	5.40
基面整正	$A = 0.540 \times 10.000 = 5.400$	m ²	5.40

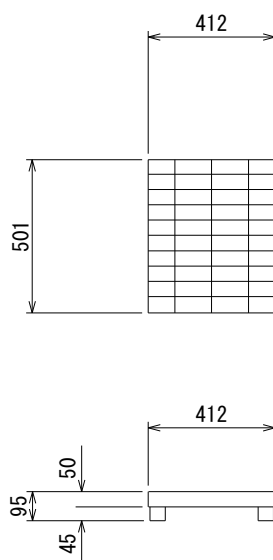
(1枚当り)



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

舗装工計算書					
表層 (t=5cm)	A=	面積計算書より 1063.27	=	1063.27	m ² 1063.3
路盤 (M-30, t=10cm)	A=	面積計算書より 1063.27	=	1063.27	m ² 1063.3

鋪 裝 面 積 計 算 書													
測 点 名	測 点			距 離 (m)	表 層			路 盤			幅 平 均 面 積 (m) (m) (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	7. 00			7. 00					
NO. 1	NO. 1	+	0. 00	20. 00	7. 00	7. 00	140. 00	7. 00	7. 00	140. 00			
NO. 2	NO. 2	+	0. 00	20. 00	7. 00	7. 00	140. 00	7. 00	7. 00	140. 00			
NO. 3	NO. 3	+	0. 00	20. 00	6. 36	6. 68	133. 60	6. 36	6. 68	133. 60			
NO. 4	NO. 4	+	0. 00	20. 00	4. 08	5. 22	104. 40	4. 08	5. 22	104. 40			
NO. 5	NO. 5	+	0. 00	20. 00	5. 08	4. 58	91. 60	5. 08	4. 58	91. 60			
NO. 6	NO. 6	+	0. 00	20. 00	5. 52	5. 30	106. 00	5. 52	5. 30	106. 00			
NO. 7	NO. 7	+	0. 00	20. 00	5. 50	5. 51	110. 20	5. 50	5. 51	110. 20			
NO. 8	NO. 8	+	0. 00	20. 00	7. 80	6. 65	133. 00	7. 80	6. 65	133. 00			
NO. 8+15. 5	NO. 9	+	15. 50	15. 50	5. 68	6. 74	104. 47	5. 68	6. 74	104. 47			
合計				175. 50			1, 063. 27			1, 063. 27			

区画線工計算書				
区画線 (白, 幅15cm, 実線)	L=	(車道外側線)		
		170.00 + 155.00	= 325.00	
		左 右		
			Σ = 325.00	m 325.0
区画線 (白, 幅15cm, 破線)	L=	(ドットライン)		
		5.00 + 5.00	= 10.00	
		※No. 5+10付近取付道 : L=5.0m、No. 8+5付近取付道 : L=5.0m		
			Σ = 10.00	m 10.0

道路附属施設工計算書

間詰めコンクリート (t=10cm)	L= 60.00 + 20.00 = 80.00 ※No. 0～No. 3右 : L=60.0m、 No. 7～No. 8右 : L=20.0m	m	80.0
-----------------------	---	---	------

間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m当り)

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.500 \times 0.100 \times 10.000 = 0.500$ ※平均幅：0.5m	m ³	0.50
目地材 (エラストイト, t =10mm)	$A = 0.500 \times 0.100 \times 1.000 = 0.050$	m ²	0.05

構造物撤去工計算書					
構造物取壊し工					
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	V=	計算書より 25.39			
			=	25.39	
			Σ	=	25.39
				m ³	25.4
アスファルト 舗装版取壊し	A=	計算書より 1121.10			
			=	1121.10	
			Σ	=	1121.10
				m ²	1121.1
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	7.20 + 10.00 + 12.00 + 5.80 ※No.0横断：7.2m、No.6+10右：10.0m、No.8右：12.0m No.8+15.5横断：5.8m			
			=	35.00	
				m	35.0
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 25.39			
			=	25.39	
			Σ	=	25.39
				m ³	25.4
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより 1121.10 × 0.05			
			=	56.06	
			Σ	=	56.06
				m ³	56.1
殻処分 (無筋コンクリート)	V=	殻運搬より 25.39			
			=	25.39	
			Σ	=	25.39
				m ³	25.4
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 56.06			
			=	56.06	
			Σ	=	56.06
				m ³	56.1

取 壊 し 数 量 計 算 書												
測 点 名	測 点			距 離 (m)	無 筋 コ ン ク リ ー ト			ア ス フ ァ ル ト 舗 装			幅	
					断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	体 積 (m ³)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)		
NO. 0	NO. 0	+	0.00	0.00	0.11			7.25				
NO. 1	NO. 1	+	0.00	20.00	0.21	0.16	3.20	7.25	7.25	145.00		
NO. 2	NO. 2	+	0.00	20.00	0.11	0.16	3.20	7.25	7.25	145.00		
NO. 3	NO. 3	+	0.00	20.00	0.06	0.09	1.80	7.00	7.13	142.60		
同所	NO. 3	+	0.00	0.00	0.00	0.03		4.60	5.80			
NO. 4	NO. 4	+	0.00	20.00	0.00	0.00		4.60	4.60	92.00		
NO. 5	NO. 5	+	0.00	20.00	0.00	0.00		7.60	6.10	122.00		
NO. 5+10.0	NO. 5	+	0.00	10.00	0.00	0.00		7.60	7.60	76.00		
同所				0.00	0.44	0.22		5.25	6.43			
NO. 6	NO. 6	+	0.00	10.00	0.44	0.44	4.40	5.25	5.25	52.50		
NO. 7	NO. 7	+	0.00	20.00	0.15	0.30	6.00	5.50	5.38	107.60		
NO. 8	NO. 8	+	0.00	20.00	0.24	0.20	4.00	7.80	6.65	133.00		
NO. 8+15.5	NO. 8	+	15.50	15.50	0.11	0.18	2.79	5.80	6.80	105.40		
合計				175.50			25.39			1,121.10		

仮設工計算書					
交通管理工					
交通誘導警備員A	N=	1.00	=	1.00	式 1.0
交通誘導警備員B	N=	1.00	=	1.00	式 1.0