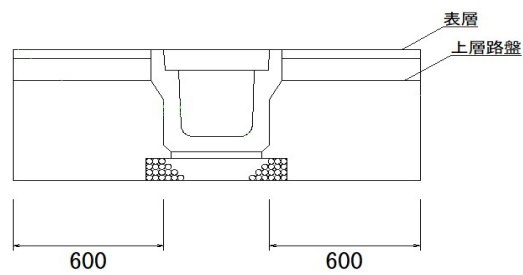


土 工 計 算 書 (1)

(一式当り)

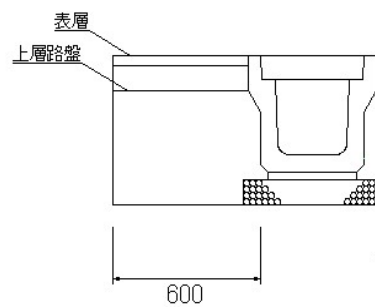
掘削	舗装版取壊しより V1= 1578.05 × 0.04 = 63.12	m3	63.1
床掘	図1より (No. 14付近) V1= 0.60 × 2.40 = 1.44		
	図2より (No. 10, No. 14, No. 18付近) V2= 0.33 × 15.60 = 5.15		
	図3より (No. 10, No. 14付近) V3= 0.88 × 4.80 = 4.22		
	図4より (No. 14付近) V4= 0.83 × 0.52 + 1.14 × 1.20 = 1.80		
	図4より (No. 10, No. 14付近) V5= (0.83 × 0.52 + 1.14 × 0.60) × 3.00 = 3.35		
	Σ = 15.96	m3	16.0
埋戻し	図1より (No. 14付近) V1= 0.54 × 2.40 = 1.30		
	図2より (No. 10, No. 14, No. 18付近) V2= 0.27 × 15.60 = 4.21		
	図3より (No. 10, No. 14付近) V3= 0.64 × 4.80 = 3.07		
	図4より (No. 14付近) V4= 0.76 × 0.52 + 1.14 × 1.20 = 1.76		
	図4より (No. 10, No. 14付近) V5= (0.76 × 0.52 + 1.14 × 0.60) × 3.00 = 3.24		
	Σ = 13.58	m3	13.6
掘削床掘総計	掘削 V = 63.12		
	床掘 V = 15.96		
	Σ = 79.08	m3	79.1
盛土埋戻総計	盛土 V = 0.00		
	埋戻 V = 13.58		
	Σ = 13.58	m3	13.6
残土処理工	(掘削+床掘) - (盛土+埋戻) / 0.9 V= 79.08 - 13.58 / 0.9 = 63.99	m3	64.0

図1 (No. 14付近, U型側溝3種300A)



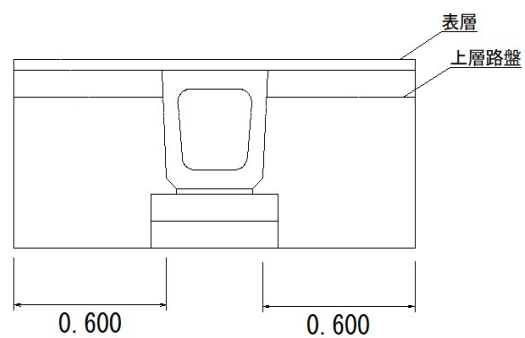
床掘	0.60m ²
埋戻し	0.54m ²

図2 (No. 10, No. 14付近, U型側溝3種300A)



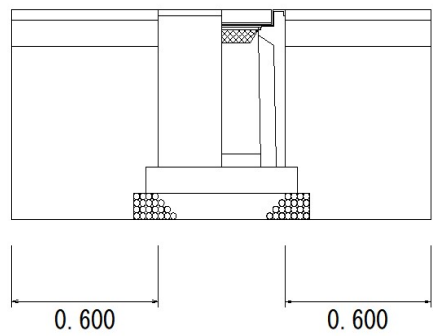
床掘	0.33m ²
埋戻し	0.27m ²

図3 (No. 10, No. 14付近、横断暗渠R-300)



床掘	0.88m ²
埋戻し	0.64m ²

図4 (No. 10, No. 14付近, PU型桷300×300A)



床掘	0.83m ²	(1.14m ²)
埋戻し	0.76m ²	(1.14m ²)

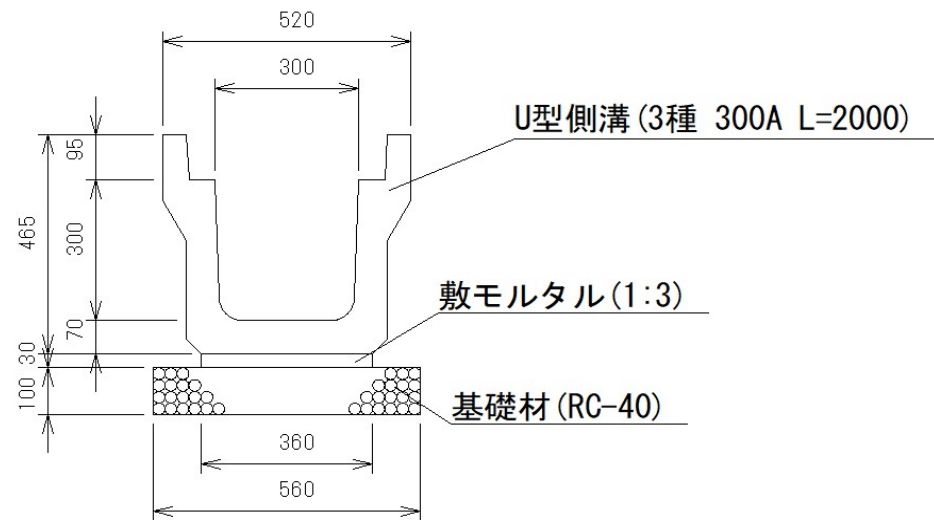
排水構造物計算書

(一式当り)

側溝工						
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 21.60	=	21.60	m	21.6
グレーチング蓋 (U型側溝300)	N=	21.60 ÷ 10.00	=	3.00	枚	3.0
コンクリート蓋 (U型側溝300)	N=	21.60 ÷ 0.50 - 3.00	=	40.00	枚	40.0
R型横断暗渠 (R300)	L1=	4.00 No. 10付近	=	4.00	m	
	L2=	3.20 No. 14付近	=	3.20	m	
			Σ =	7.20	m	7.2
PU型柵 (300×300A)	N=	4.00	=	4.00	箇所	4.0
間詰コンクリート 18-8-25BB, t=100	A=	13.04 × 0.10 ※型枠 : 13.04×0.10+0.10×0.10×2.00=1.32m2 ※型枠工 0.98m2	=	1.30	m2	1.3

U 型 側 溝 （ 3 種 300A ）

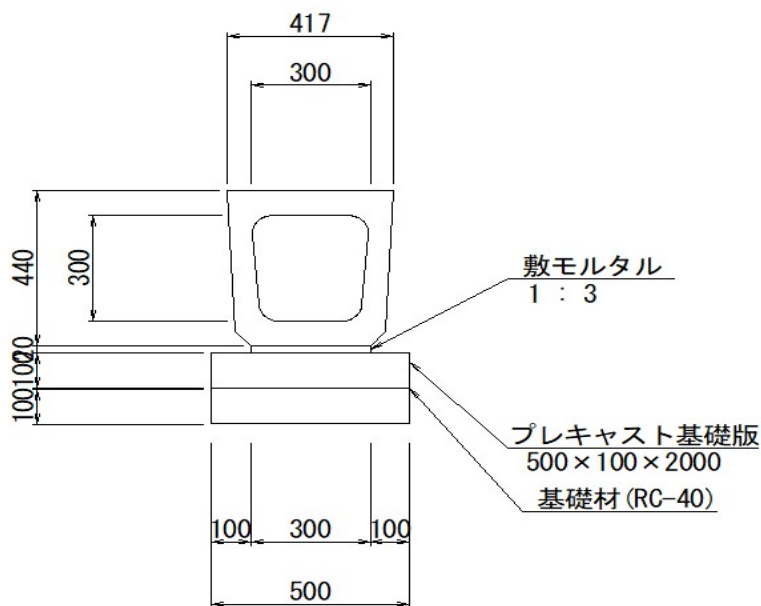
(10m当り)



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	$L = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ (L=2000, 参考重量=419kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m3	0.11
基礎材 (RC-40, t=100)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m2	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m2	5.60

R 型 横 断 暗 渠 （ R-300 ）

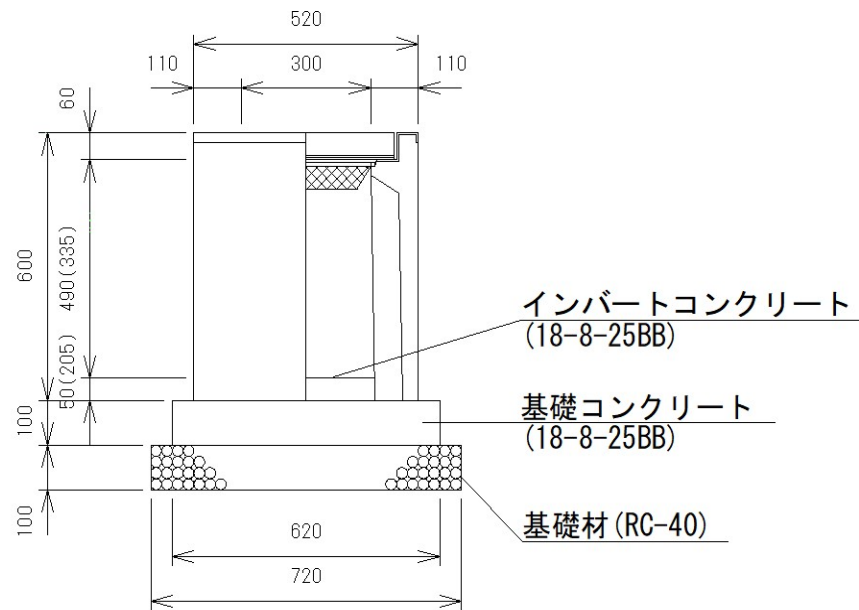
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
横断暗渠 (R-300) 三重県認定リサイクル製品	$L = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ (参考重量=432kg/個)	個	5.00
プレキャスト基礎板 500×100×2000	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$	枚	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.300 \times 0.020 \times 10.000 = 0.060$	m3	0.06
基礎材 (RC-40, t=100)	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m2	5.00
基面整正	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m2	5.00

PU 型 柵 (300 × 300A)

(10基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
PU型柵 (300×300A) 三重県認定リサイクル製品	N= 10.000	= 10.000	基	10.00
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
インバートコンクリート (18-8-25BB)	V= 0.300 × 0.300 × 0.050 × 10.000	= 0.045	m3	0.05
基礎材 (RC-40, t=100)	A= 0.720 × 0.720 × 10.000	= 5.184	m2	5.18
基礎型柵	A= 0.100 × 0.620 × 4.000 × 10.000	= 2.480	m2	2.48
基面整正	A= 0.720 × 0.720 × 10.000	= 5.184	m2	5.18
グレーチング蓋 (300×300用)	N= 10.000	= 10.000	枚	10.00

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= 1583.82	= 1583.82		
控除 (R-300, No. 10付近)	A2= 0.42 × 4.00	= 1.68		
控除 (R-300, No. 14付近)	A3= 0.42 × 3.20	= 1.34		
		Σ = 1580.80	m2	1580.8
表層 (top13、 t=40mm)	上層路盤より A= 1583.82	= 1583.82	m2	1583.8

鋪 裝 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			上 層 路 盤					
			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	4.60			4.60					
NO. 1	NO. 0 + 20.00	20.00	4.90	4.75	95.00	4.90	4.75	95.00			
NO. 2	NO. 1 + 20.00	20.00	4.35	4.63	92.60	4.35	4.63	92.60			
NO. 3	NO. 2 + 20.00	20.00	3.93	4.14	82.80	3.93	4.14	82.80			
NO. 4	NO. 3 + 20.00	20.00	4.20	4.07	81.40	4.20	4.07	81.40			
NO. 5	NO. 4 + 20.00	20.00	4.05	4.13	82.60	4.05	4.13	82.60			
NO. 6	NO. 5 + 20.00	20.00	4.00	4.03	80.60	4.00	4.03	80.60			
NO. 7	NO. 6 + 20.00	20.00	3.90	3.95	79.00	3.90	3.95	79.00			
NO. 8	NO. 7 + 20.00	20.00	4.10	4.00	80.00	4.10	4.00	80.00			
NO. 9	NO. 8 + 20.00	20.00	4.07	4.09	81.80	4.07	4.09	81.80			
NO. 10	NO. 9 + 20.00	20.00	3.84	3.96	79.20	3.84	3.96	79.20			
NO. 11	NO. 10 + 20.00	20.00	3.85	3.85	77.00	3.85	3.85	77.00			
NO. 12	NO. 11 + 20.00	20.00	3.00	3.43	68.60	3.00	3.43	68.60			
NO. 13	NO. 12 + 20.00	20.00	3.08	3.04	60.80	3.08	3.04	60.80			
NO. 14	NO. 13 + 20.00	20.00	3.25	3.17	63.40	3.25	3.17	63.40			
NO. 15	NO. 14 + 20.00	20.00	3.28	3.27	65.40	3.28	3.27	65.40			
NO. 16	NO. 15 + 20.00	20.00	3.20	3.24	64.80	3.20	3.24	64.80			
NO. 17	NO. 16 + 20.00	20.00	2.90	3.05	61.00	2.90	3.05	61.00			
NO. 18	NO. 17 + 20.00	20.00	3.05	2.98	59.60	3.05	2.98	59.60			
NO. 19	NO. 18 + 20.00	20.00	2.90	2.98	59.60	2.90	2.98	59.60			
NO. 20	NO. 19 + 20.00	20.00	5.25	4.08	81.60	5.25	4.08	81.60			
NO. 20+17.3	NO. 20 + 17.30	17.30	4.80	5.03	87.02	4.80	5.03	87.02			
合計		417.30			1,583.82			1,583.82			

構造物撤去工計算書(1)

(一式当り)

構造物取壊し工

構造物取壊し
(無筋Co塊)

$$V1 = \begin{array}{l} \text{既設横断暗渠 No. 10付近} \\ 0.14 \times 6.25 \\ \text{図1より} \end{array}$$

$$= 0.88$$

$$V2 = \begin{array}{l} \text{既設U型側溝300A No. 10付近①} \\ 0.13 \times 4.52 \\ \text{図2より} \end{array}$$

$$= 0.59$$

$$V3 = \begin{array}{l} \text{既設U型側溝300A No. 10付近②} \\ 0.13 \times 2.00 \\ \text{図2より} \end{array}$$

$$= 0.26$$

$$V4 = \begin{array}{l} \text{既設横断側溝 No. 14付近} \\ 0.16 \times 5.50 \\ \text{図3より} \end{array}$$

$$= 0.88$$

$$V5 = \begin{array}{l} \text{既設集水桝 No. 14付近} \\ 0.07 \times 1.00 \\ \text{無筋Co 2, 350kg/m}^3 \text{ 集水桝参考重量164kg} \end{array}$$

$$= 0.07$$

$$V6 = \begin{array}{l} \text{既設横断側溝 No. 14付近} \\ 0.14 \times 3.00 \\ \text{図4より} \end{array}$$

$$= 0.42$$

$$V7 = \begin{array}{l} \text{既設U型側溝300A No. 18付近} \\ 0.13 \times 6.60 \\ \text{図2より} \end{array}$$

$$= 0.86$$

$$V8 = \begin{array}{l} \text{既設U型側溝300A No. 14付近} \\ 0.13 \times 6.52 \\ \text{図2より} \end{array}$$

$$= 0.85$$

$$\Sigma = 4.81 \quad \text{m}^3 \quad 4.8$$

舗装版切断
(アスファルト)
(t=15cm以下)

$$L = \begin{array}{l} 4.60 + 4.80 \\ \text{No. 0} \quad \text{NO. 20+17.3} \end{array}$$

$$= 9.4 \quad \text{m} \quad 9.4$$

アスファルト
舗装版取壊し
(t=10cm以下)

$$A1 = \begin{array}{l} \text{数量計算書より} \\ 1583.82 \end{array}$$

$$= 1583.82 \quad \text{m}^2$$

側溝分控除①

$$A2 = \begin{array}{l} \text{既設横断暗渠 No. 10付近} \\ 0.42 \times 6.25 \end{array}$$

$$= 2.63 \quad \text{m}^2$$

側溝分控除②

$$A3 = \begin{array}{l} \text{既設横断側溝 No. 14付近} \\ 0.57 \times 5.50 \end{array}$$

$$= 3.14 \quad \text{m}^2$$

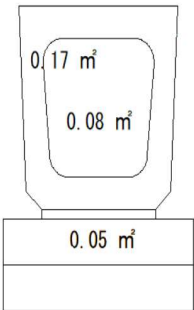
$$\Sigma = 1578.05 \quad \text{m}^2 \quad 1578.1$$

構造物撤去工計算書(2)

(一式当り)

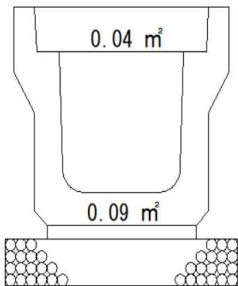
運搬処理工					
殻運搬 (As塊)	V1=	As取壊しより 1578.05 × 0.04	=	63.12	m3 63.1
殻運搬 (無筋Co塊)	V=	構造物取壊しより 4.81	=	4.81	m3 4.8
殻処分 (As塊)	V=	殻運搬 (As塊) より 63.12	=	63.12	m3 63.1
殻処分 (無筋Co塊)	V=	構造物取壊し (無筋Co塊) より 4.81	=	4.81	m3 4.8

図1



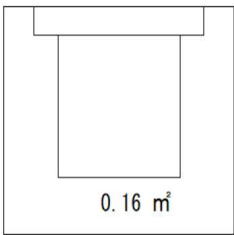
取壊し	0.14m2
-----	--------

図2



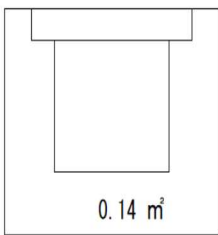
取壊し	0.13m2
-----	--------

図3



取壊し	0.16m2
-----	--------

図4



取壊し	0.14m2
-----	--------

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			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				4. 60					
NO. 1	NO. 0	+	20. 00	20. 00				4. 90	4. 75	95. 00			
NO. 2	NO. 1	+	20. 00	20. 00				4. 35	4. 63	92. 60			
NO. 3	NO. 2	+	20. 00	20. 00				3. 93	4. 14	82. 80			
NO. 4	NO. 3	+	20. 00	20. 00				4. 20	4. 07	81. 40			
NO. 5	NO. 4	+	20. 00	20. 00				4. 05	4. 13	82. 60			
NO. 6	NO. 5	+	20. 00	20. 00				4. 00	4. 03	80. 60			
NO. 7	NO. 6	+	20. 00	20. 00				3. 90	3. 95	79. 00			
NO. 8	NO. 7	+	20. 00	20. 00				4. 10	4. 00	80. 00			
NO. 9	NO. 8	+	20. 00	20. 00				4. 07	4. 09	81. 80			
NO. 10	NO. 9	+	20. 00	20. 00				3. 84	3. 96	79. 20			
NO. 11	NO. 10	+	20. 00	20. 00				3. 85	3. 85	77. 00			
NO. 12	NO. 11	+	20. 00	20. 00				3. 00	3. 43	68. 60			
NO. 13	NO. 12	+	20. 00	20. 00				3. 08	3. 04	60. 80			
NO. 14	NO. 13	+	20. 00	20. 00				3. 25	3. 17	63. 40			
NO. 15	NO. 14	+	20. 00	20. 00				3. 28	3. 27	65. 40			
NO. 16	NO. 15	+	20. 00	20. 00				3. 20	3. 24	64. 80			
NO. 17	NO. 16	+	20. 00	20. 00				2. 90	3. 05	61. 00			
NO. 18	NO. 17	+	20. 00	20. 00				3. 05	2. 98	59. 60			
NO. 19	NO. 18	+	20. 00	20. 00				2. 90	2. 98	59. 60			
NO. 20	NO. 19	+	20. 00	20. 00				5. 25	4. 08	81. 60			
NO. 20+17. 3	NO. 20	+	17. 30	17. 30				4. 80	5. 03	87. 02			
合計				417. 30						1, 583. 82			

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
------------	----	------	---	------	---	-----