

土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削

$$V1 = \begin{array}{l} \text{標準断面図より} \\ 0.07 \times 149.0 \\ \text{※U型側溝 (A)} \end{array} = 10.43$$

$$V2 = \begin{array}{l} \text{下図より} \\ 0.12 \times 11.50 \\ \text{※U型側溝 (B)、集水桝} \end{array} = 1.38$$

$$\Sigma = 11.81 \quad \text{m}^3 \quad 11.8$$

床掘

$$V1 = \begin{array}{l} \text{標準断面図より} \\ 0.44 \times 149.0 \\ \text{※U型側溝 (A)} \end{array} = 65.56$$

$$V2 = \begin{array}{l} \text{下図より} \\ 0.82 \times 11.50 \\ \text{※U型側溝 (B)、集水桝} \end{array} = 9.43$$

$$\Sigma = 74.99 \quad \text{m}^3 \quad 75.0$$

埋戻し

$$V1 = \begin{array}{l} \text{標準断面図より} \\ 0.33 \times 149.0 \\ \text{※U型側溝 (A)} \end{array} = 49.17$$

$$V2 = \begin{array}{l} \text{下図より} \\ 0.67 \times 11.50 \\ \text{※U型側溝 (B)、集水桝} \end{array} = 7.71$$

$$\Sigma = 56.88 \quad \text{m}^3 \quad 56.9$$

掘削床掘総計

$$\text{掘削} \quad V = 11.81 \quad 11.8$$

$$\text{床掘} \quad V = 74.99 \quad 75.0$$

$$\Sigma = 86.80 \quad \text{m}^3 \quad 86.8$$

盛土埋戻総計

$$\text{盛土} \quad V = 0.00$$

$$\text{埋戻し} \quad V = 56.88$$

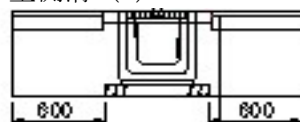
$$\Sigma = 56.88 \quad \text{m}^3 \quad 56.9$$

残土処理

$$(\text{掘削} + \text{床掘}) - (\text{盛土} + \text{埋戻}) / 0.9$$

$$V = 86.80 - 56.90 / 0.9 = 23.58 \quad \text{m}^3 \quad 23.6$$

・U型側溝 (B)



アスファルト舗装工
表層 再生砕石40(TOP13) t=40
砕層 砕石調整砕石 (U-30) t=100

掘	削	0.12
床	掘	0.82
埋戻し(純埋土)		0.67
総取捨し		0.14

排水構造物計算書

(一式当り)

側溝工

U型側溝 (A) (3種300A)	平面図より L= 137.00 + 2.0 + 2.0 = 141.00 m	141.0
U型側溝 (B) (G300A)	平面図より L= 10.00 = 10.00 m	10.0
電柱迂回暗渠側溝 (300A)	平面図より L= 2.00 × 4.00 = 8.00 m	8.0
コンクリート蓋	N= 141.00 ÷ 0.50 - 15.00 = 267.00 枚	267.0
グレーチング蓋	N= 141.00 ÷ 10.00 = 15.00 枚	15.0

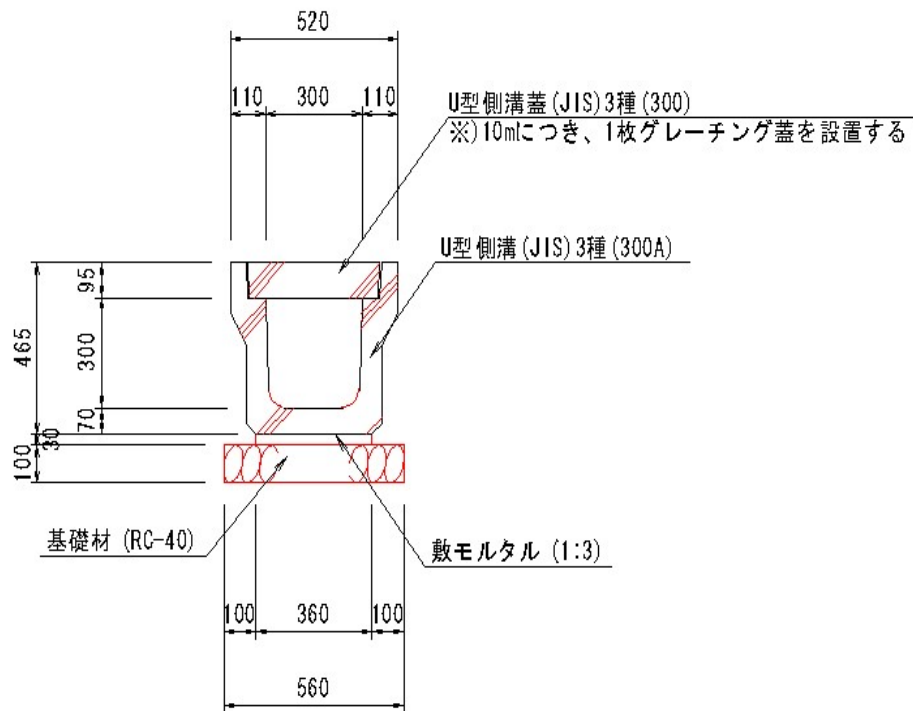
集水枥工

集水枥 400×400S	平面図より N= 2.00 = 2.00 基	2.0
-----------------	---------------------------	-----

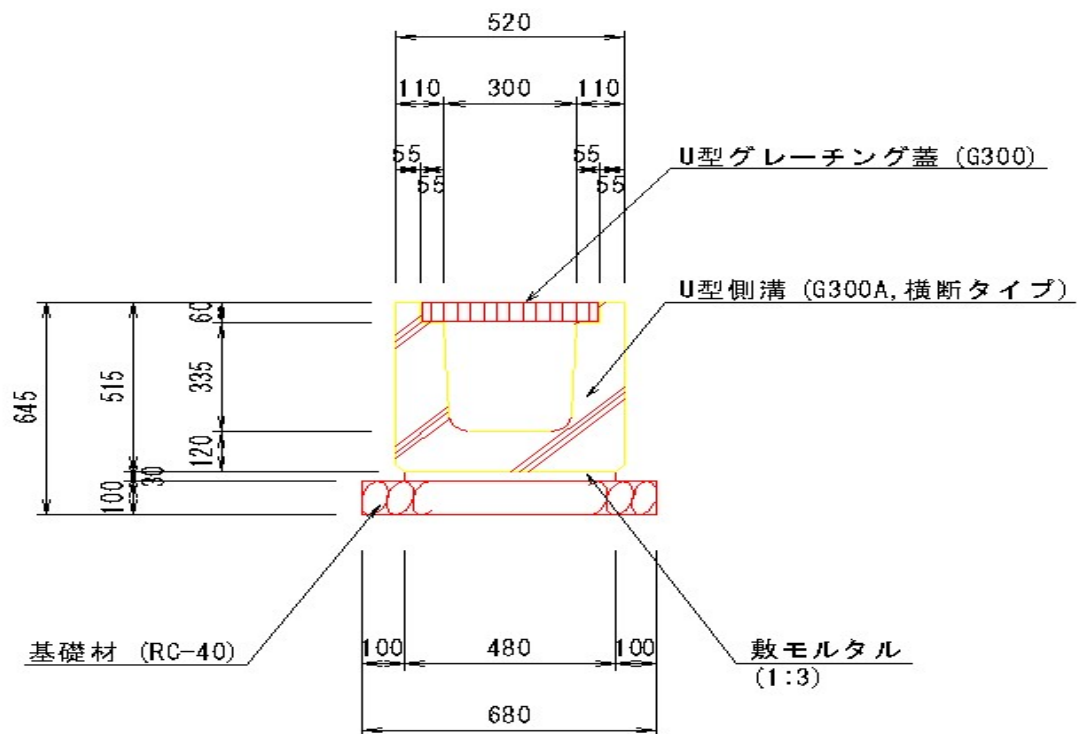
U 型 側 溝 工 (A)

(10m当り)

1. U型側溝 (3種、300A)	=	10.000	m	10.0
2. 敷モルタル (1:3) 0.36 × 0.03 × 10.00	=	0.108	m ³	0.11
3. 基礎材 (RC-40、t=10cm) 0.56 × 10.00	=	5.600	m ²	5.60
4. 基面整正 0.56 × 10.00	=	5.600	m ²	5.60
5. グレーチング蓋	=	10.00	枚	10.00



(10m 当り)



電柱迂回暗渠側溝

(10m当り)

1. 電柱迂回型暗渠側溝 (3種300A、L=2000 (L=500×4))

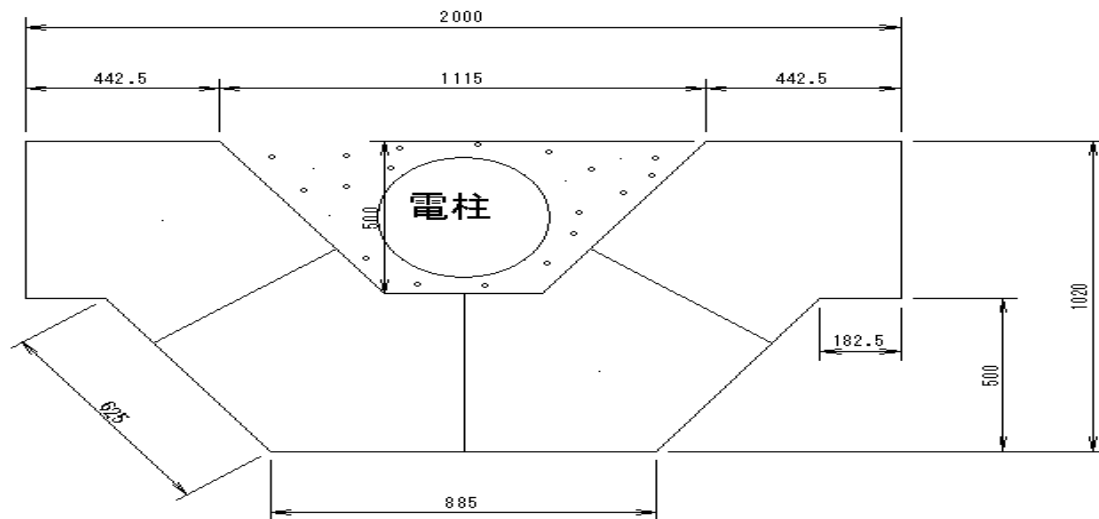
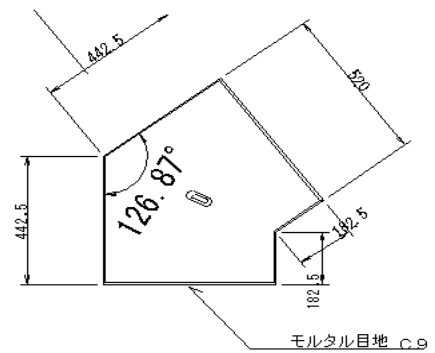
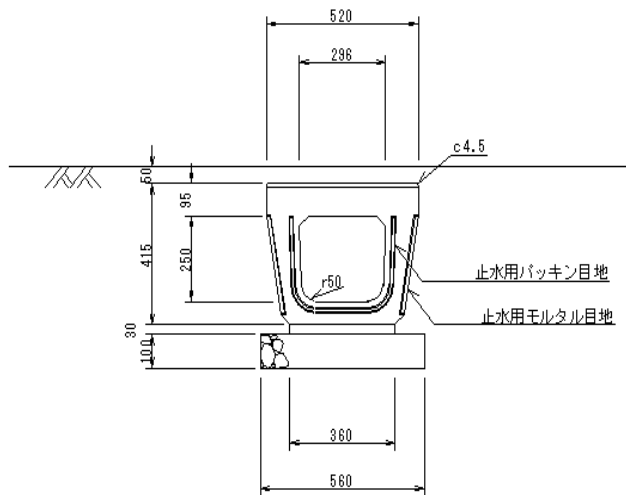
= 5.000 個 5.0

2. 基礎碎石 (RC-40、t=100)

= 7.000 m2 7.00

3. 敷モルタル (1 : 3)

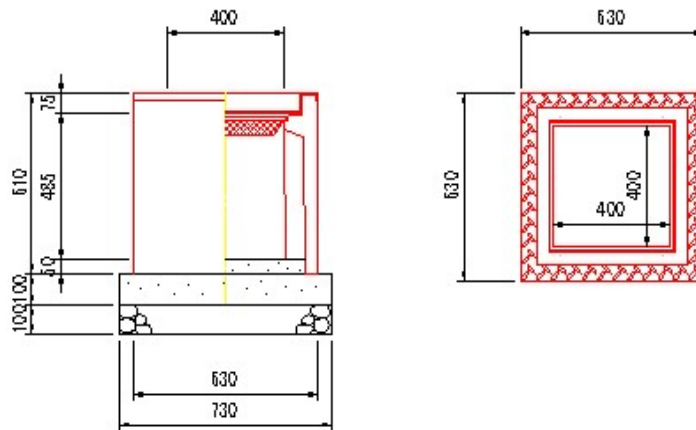
= 0.150 m3 0.15



集 水 枡 工

(1基当り)

1. プレキャスト枡 (400×400×610)	=	1.000	基	1.0
2. コンクリート (18-8-25BB) 0.73×0.73×0.1	=	0.053	m3	0.05
3. 型枠 (均し) 0.1×0.73×4	=	0.292	m2	0.29
4. 基礎碎石 (RC-40、t=100) 0.73×0.73	=	0.533	m2	0.53
5. インバートコンクリート (18-8-25BB) 0.4×0.4×0.05	=	0.008	m3	0.01
6. グレーチング蓋 (400×400用 BT固定)	=	1.000	枚	1.00



舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

路盤 (M-30, t=100mm)	平面図より						
	A1=	137.00	×	0.60	=	82.20	
	A2=	8.00	×	0.60	=	4.80	
	A3=	4.00	×	0.60	=	2.40	
	A4=	11.26	×	1.20	=	13.51	
					Σ	= 102.91	m ² 102.9

表層 (t=40mm)	平面図より						
	A1=	137.00	×	0.60	=	82.20	
	A2=	8.00	×	0.60	=	4.80	
	A3=	4.00	×	0.60	=	2.40	
	A4=	11.26	×	1.20	=	13.51	
					Σ	= 102.91	m ² 102.9

道路附属施設工計算書
雑工計

(一式当り)

雑工

間詰めコンクリート
(t=10cm) 平面図より
L= 137.00 = 137.00 m 137.0

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= 0.100 × 0.100 × 10.000 = 0.100			m ³	0.10
目地材 (ケンタ仆, t =10mm)	A= 0.100 × 0.100 × 1.000 = 0.010			m ²	0.01

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)

平面図、標準断面図、下図より

V1= 0.07 × 145.00 = 10.15
V2= 0.07 × 4.00 = 0.28
V3= 0.14 × 11.50 = 1.61

Σ = 12.04 m3 12.0

アスファルト
舗装版取壊し
(t=10cm以下)

平面図、標準断面図、下図より

A1= 145.00 × 0.60 = 87.00
A2= 4.00 × 0.60 = 2.40
A3= 11.50 × 1.20 = 13.80

Σ = 103.2 m3 103.2

舗装版切断
(アスファルト)
(t=15cm以下)

平面図より

L= 0.60 + 145.00 + 0.60 + 11.50 + 0.60 + 0.60 + 11.50 + 0.60 + 0.60 + 0.60 + 2.0 = 176.80 m 176.8

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= 12.04 = 12.04 m3 12.0

殻運搬
(アスファルト)

構造物取壊しより

V= 103.20 × 0.04 = 4.13 m3 4.1

殻処分
(無筋コンクリート)

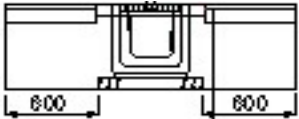
殻運搬より

V= 12.00 = 12.00 m3 12.0

殻処分
(アスファルト)

殻運搬より

V= 4.13 = 4.13 m3 4.1



アスファルト舗装工
表層 再生砕石Aφ(TOP1?) t=40
底層 砕石調整砕石(U-30) t=100

・掘	・資材	・0.42	・
・床	・掘	・0.82	・
・埋戻し(砂利土)		・0.87	・
・CO取壊し		・0.44	・

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

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