

令和8年度 小岩井地内送配水管布設工事

数 量 計 算 書

飯 能 市 上 下 水 道 部
水 道 工 務 課

数量総括表

[illegible]

D C I P ϕ 200

本管配管材料集計表

[illegible]

切 り 管 調 整

DCIP φ 200

本 数	甲切り管 (m)	乙切り管 (m)				切り管長 (m)	残管 (m)	切断工 口
		1	2	3	4			
1	4.43					4.43	0.57	1
2	2.69				2.31	5.00		1
3	2.80				1.94	4.74	0.26	2
4	4.74					4.74	0.26	1
5	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	5.00		4
6	1.09			1.00	1.00	3.09	1.91	3
7	1.26				2.61	3.87	1.13	2
8	4.13					4.13	0.87	1
9	2.27				1.02	3.29	1.71	2
10								
11								
12								
13								
14								
15								
16								
17								
18								
19								
20								
切り管長						38.29	6.71	17口
(38.29 + 6.71) ÷ 5m /本 = 9本								

$$\text{直管本数} = \frac{\text{定尺管}}{\text{切管用}} = \frac{21}{9} = \frac{21}{30}$$

DCIP φ 200 (L = 5.0 m)

$$\text{管明示工 } \phi 200 (0.22 \times 3.14 \times 1.5 \times 153.1 + 153.1) \div 20 = 15.6 = 16 \text{ 巻}$$

$$\text{新設管残管重量 } \phi 200 \quad 0.03580(\text{t/m}) \times 6.71(\text{m}) = 0.240 \text{ t}$$

本管配管工集計表

[illegible]

[illegible]

配水管土工集計表

[illegible]

[illegible]

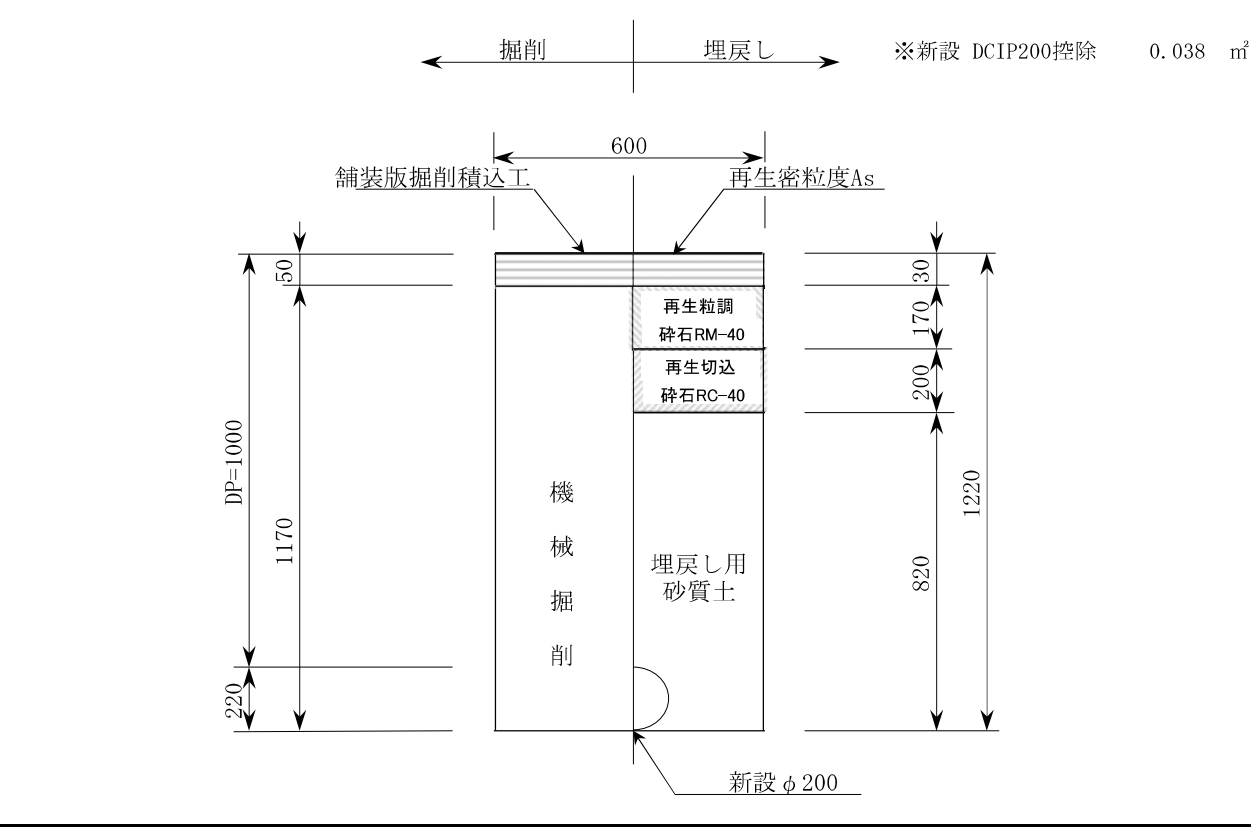
配水管土工計算市道As舗装配水管布設部延長＝141.96 m

NO. 6
布設

新設 DCIP200 DP=1.00			
種別	形状・寸法	算式	数量
舗装版切断工	厚15cm以下	141.96×2	$= 283.92 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	0.60×141.96	$= 85.18 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	$0.60 \times 1.17 \times 141.96$	$= 99.66 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	$(0.60 \times 0.82 - 0.038) \times 141.96$	$= 64.45 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 141.96$	$= 4.26 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	99.66	$= 99.66 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.60×141.96	$= 85.18 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.60×141.96	$= 85.18 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.60×141.96	$= 85.18 \text{ m}^2$

略

図



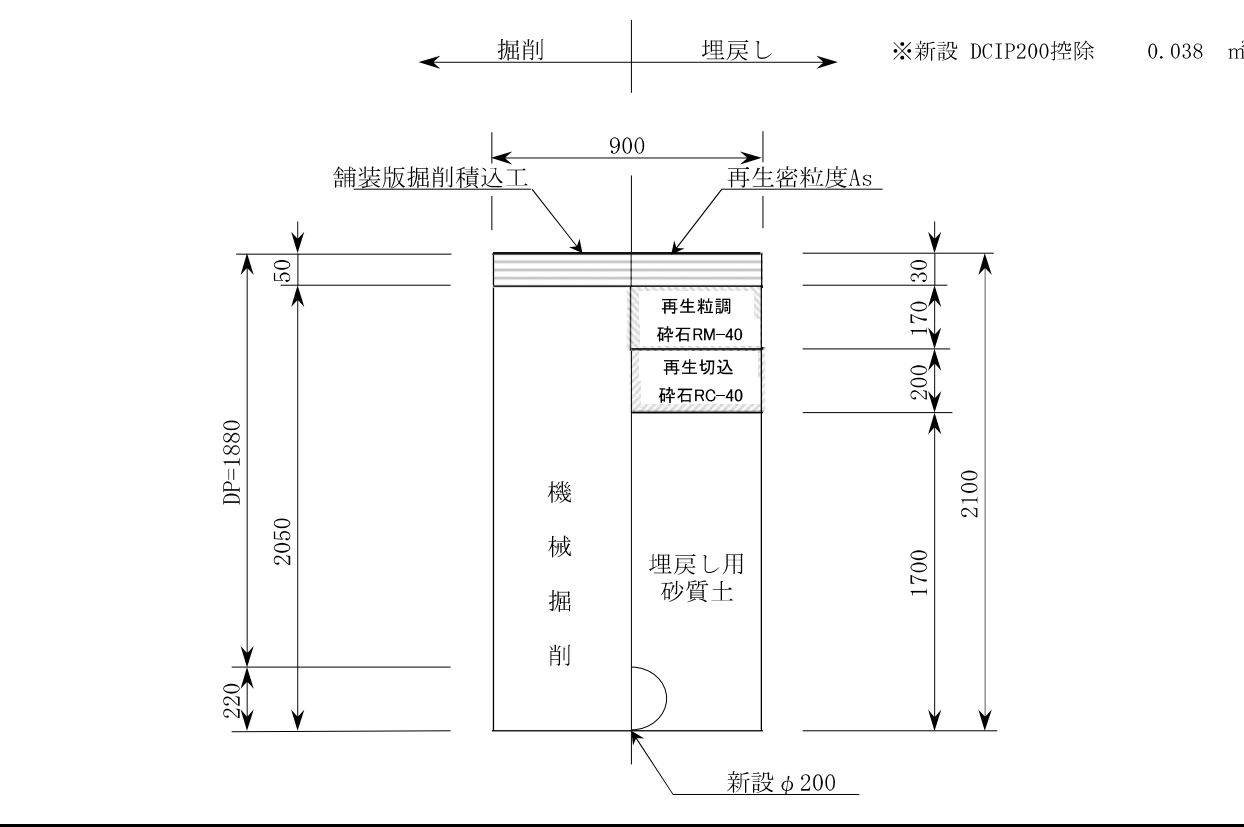
配水管土工計算 市道As舗装 配水管布設部 延長 = 6.04 m

NO. 7
布設

新設 DCIP200 DP=1.88			
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	6.04×2	$= 12.08 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	0.90×6.04	$= 5.44 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	$0.90 \times 2.05 \times 6.04$	$= 11.14 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	$(0.90 \times 1.70 - 0.038) \times 6.04$	$= 9.01 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.90 \times 0.05 \times 6.04$	$= 0.27 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	11.14	$= 11.14 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.90×6.04	$= 5.44 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.90×6.04	$= 5.44 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.90×6.04	$= 5.44 \text{ m}^2$
土留工	軽量鋼矢板 H=2.50	6.04	$= 6.04 \text{ m}$

略

図



D C I P ϕ 100

[illegible][illegible]

切 り 管 調 整

DCIP φ 100

本 数	甲切り管 (m)	乙切り管 (m)				切り管長 (m)	残管 (m)	切断工 口
		1	2	3	4			
1	① 3.35					3.35	0.65	1
2	① 2.00				② 2.00	4.00		1
3	① 3.00				① 1.00	4.00		1
4	① 2.05				② 1.58	3.63	0.37	2
5	① 3.00				② 1.00	4.00		1
6	① 3.49					3.49	0.51	1
7	① 1.94				② 1.48	3.42	0.58	2
8	① 2.68				② 1.08	3.76	0.24	2
9	② 1.00			① 1.44	① 1.43	3.87	0.13	3
10	② 1.06				① 1.63	2.69	1.31	2
11	② 2.35				① 1.55	3.90	0.10	2
12	② 3.16					3.16	0.84	1
13	② 2.99					2.99	1.01	1
14	② 3.08					3.08	0.92	1
15	② 1.00		① 1.00	① 1.00	① 1.00	4.00		3
16	② 3.17					3.17	0.83	1
17	② 1.00		② 1.00	① 1.00	② 1.00	4.00		3
18	② 2.90				② 1.10	4.00		1
19	② 2.67				① 1.26	3.93	0.07	2
20	② 1.53				① 2.01	3.54	0.46	2
21	② 1.37				② 2.59	3.96	0.04	2
22	② 1.29				② 1.88	3.17	0.83	2
切り管長						79.11	8.89	37口
(79.11 + 8.89) ÷ 4m /本 = 22本								

$$\begin{array}{rcl} \text{直管本数} = & \text{定尺管} & 60 \\ & \text{切管用} & 22 \\ \hline & \text{DCIP } \phi 100 \text{ (L = 4.0 m)} & 82 \end{array}$$

$$\text{管明示工 } \phi 100 \text{ (0.12} \times 3.14 \times 1.5 \times 334.2 + 334.2) \div 20 = 26.2 = 27 \text{ 巻}$$

$$\text{新設管残管重量 } \phi 100 \text{ } 0.01798 \text{ (t/m)} \times 8.89 \text{ (m)} = 0.160 \text{ t}$$

本管配管工集計表

[illegible]

本管配管工集計表(夜間)

[illegible]

[illegible][illegible]

[illegible][illegible]

配水管土工集計表

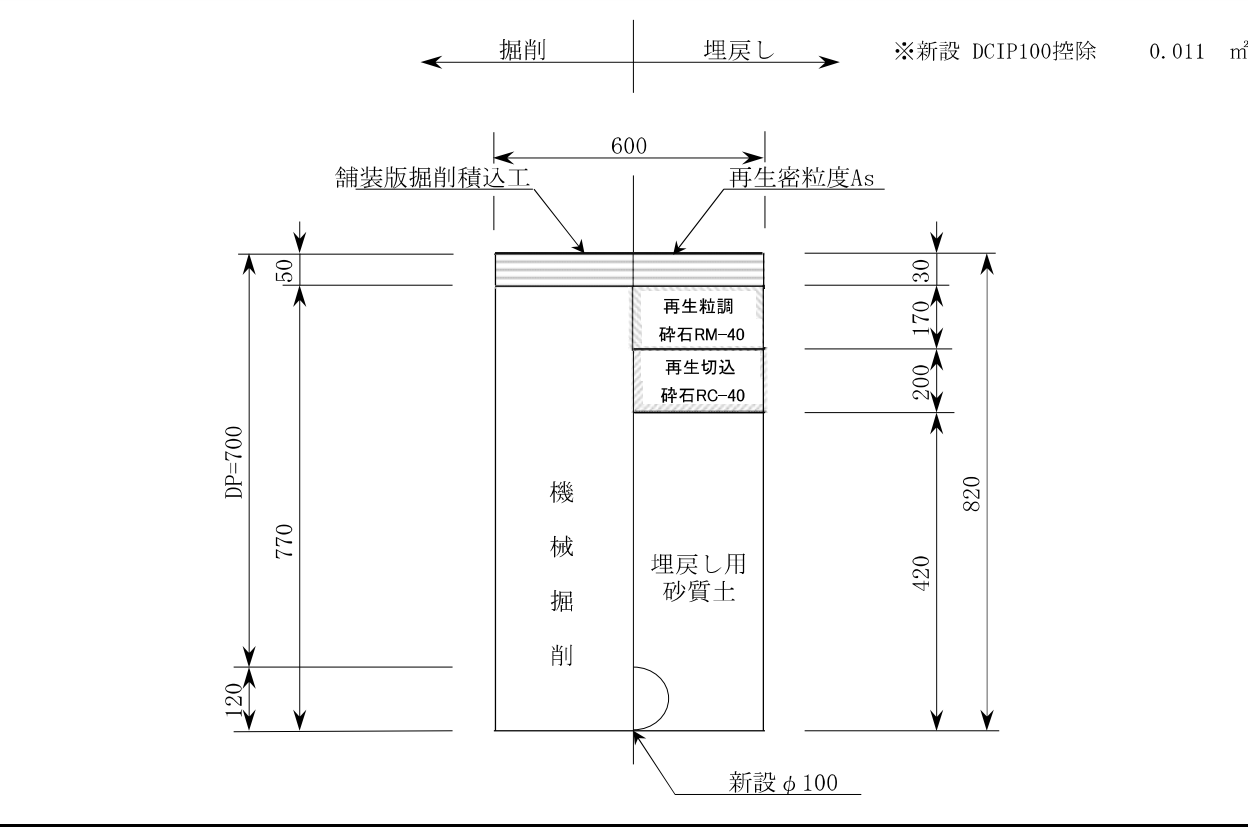
[illegible]

[illegible]

配水管土工計算市道車道①配水管布設部延長＝2.39 mNO. 1
布設

新設 DCIP100 DP=0.70			
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	2.39×2	4.78 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m^3 ハックホウ Ast=10cm以下	0.60×2.39	1.43 m^2
機械掘削積込工	0.2m^3 ハックホウ	$0.60 \times 0.77 \times 2.39$	1.10 m^3
機械埋戻工	0.2m^3 ハックホウ 砂質土	$(0.60 \times 0.42 - 0.011) \times 2.39$	0.58 m^3
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 2.39$	0.07 m^3
残土処分工	機械積 土砂 4t車	1.10	1.10 m^3
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.60×2.39	1.43 m^2
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.60×2.39	1.43 m^2
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.60×2.39	1.43 m^2

略図



配水管土工計算

市道車道②

配水管布設部

延長

=

132.24 m

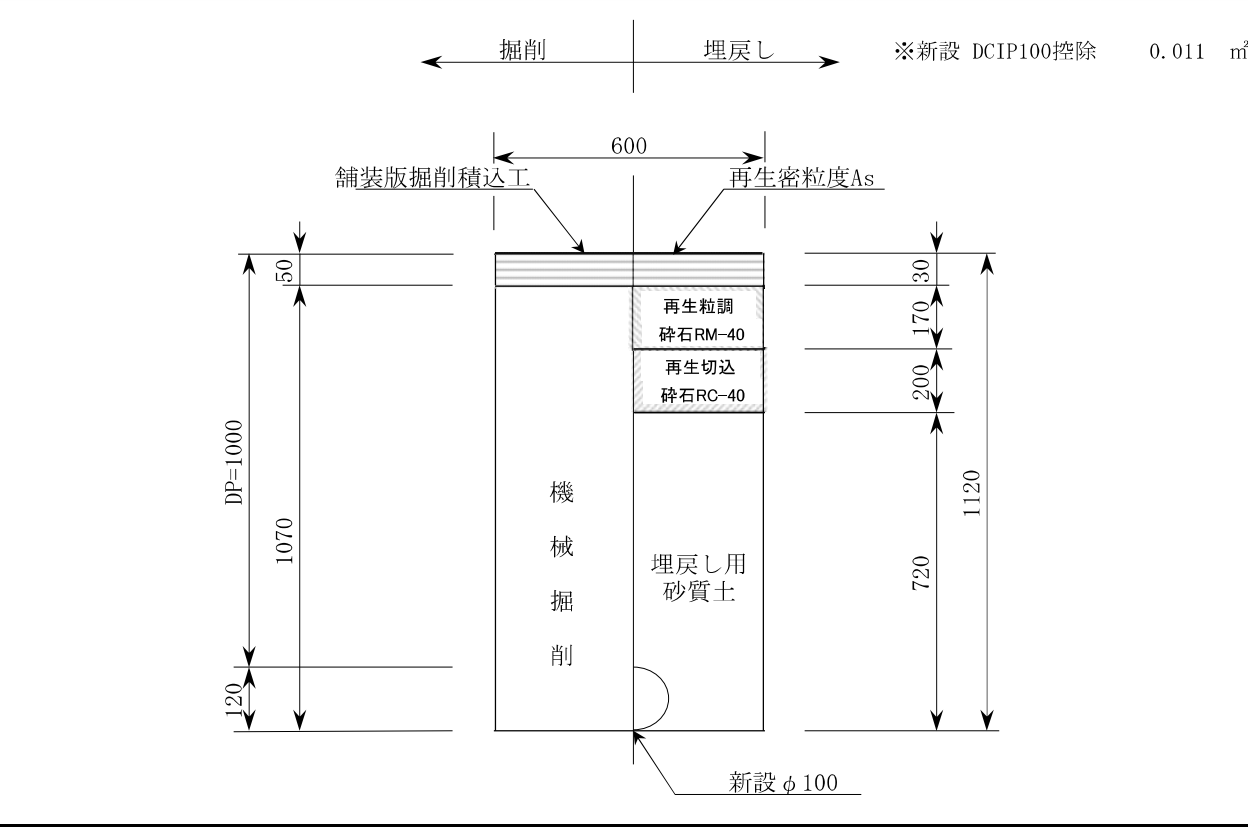
NO.2

布設

新設 DCIP100		DP=1.00	
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	132.24×2	$= 264.48 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	0.60×132.24	$= 79.34 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	$0.60 \times 1.07 \times 132.24$	$= 84.90 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	$(0.60 \times 0.72 - 0.011) \times 132.24$	$= 55.67 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 132.24$	$= 3.97 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	84.90	$= 84.90 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.60×132.24	$= 79.34 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.60×132.24	$= 79.34 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.60×132.24	$= 79.34 \text{ m}^2$

略

図



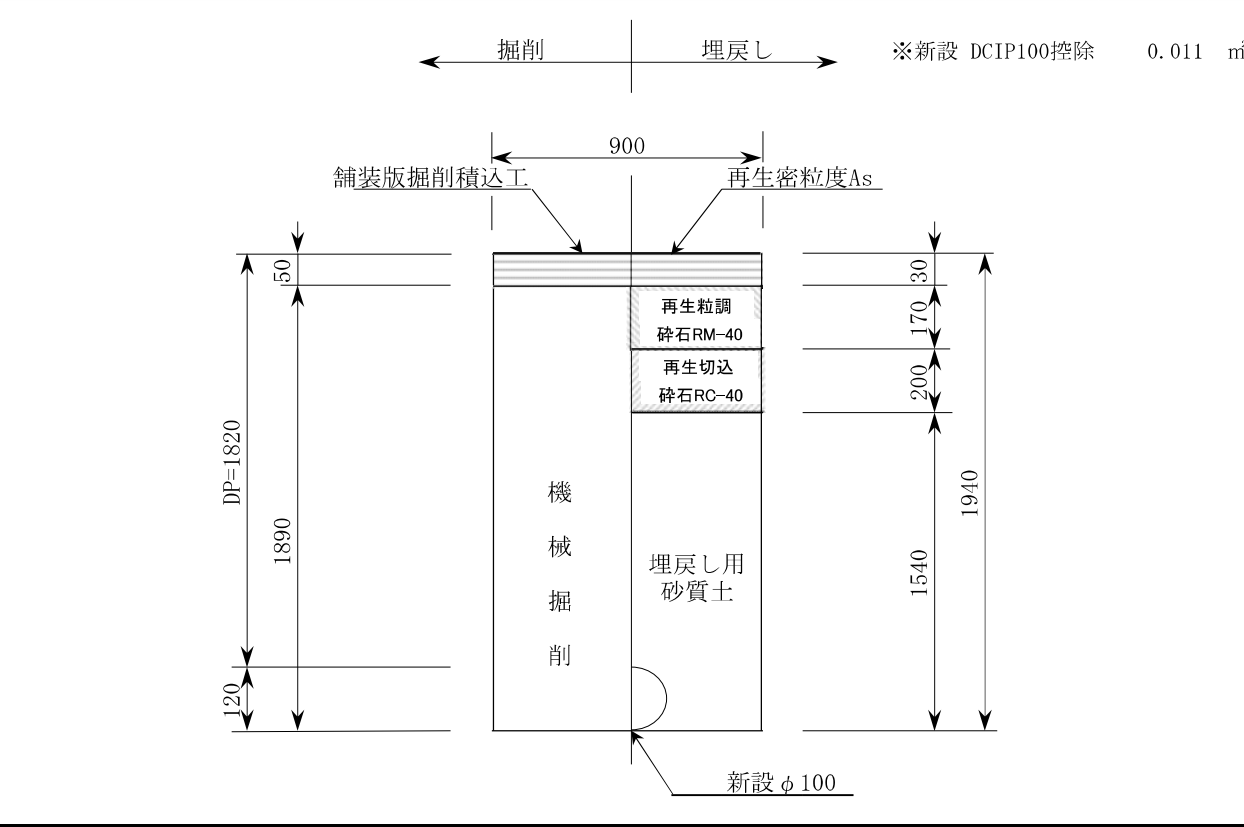
配水管土工計算 市道車道④ 配水管布設部 延長 = 4.19 m

NO. 4
布設

新設 DCIP100 DP=1.82			
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	4.19×2	$= 8.38 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	0.90×4.19	$= 3.77 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	$0.90 \times 1.89 \times 4.19$	$= 7.13 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	$(0.90 \times 1.54 - 0.011) \times 4.19$	$= 5.76 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.90 \times 0.05 \times 4.19$	$= 0.19 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	7.13	$= 7.13 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.90×4.19	$= 3.77 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.90×4.19	$= 3.77 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.90×4.19	$= 3.77 \text{ m}^2$
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0	4.19	$= 4.19 \text{ m}$
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5		$= \text{m}$

略

図

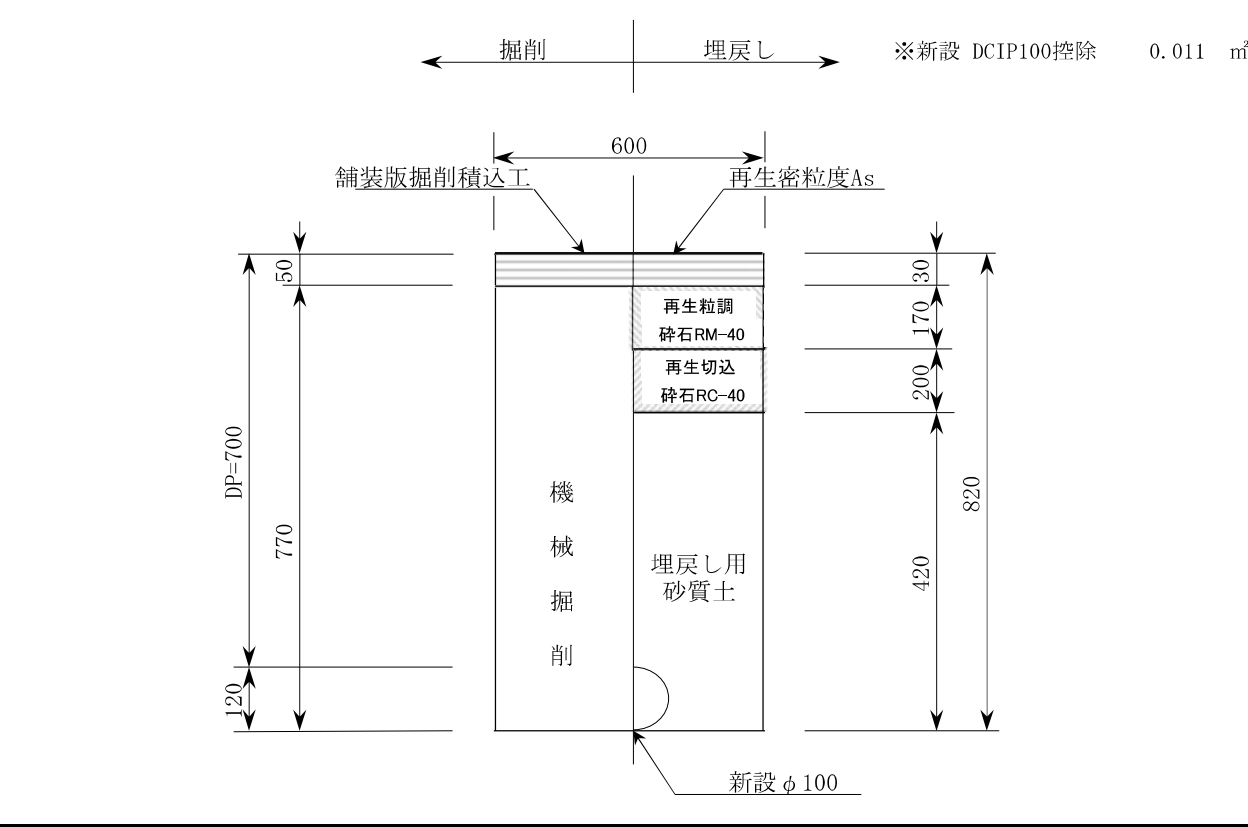


配水管土工計算 市道車道① 配水管布設部 延長 = 1.26 m (夜間) NO.1
布設

新設 DCIP100 DP=0.70

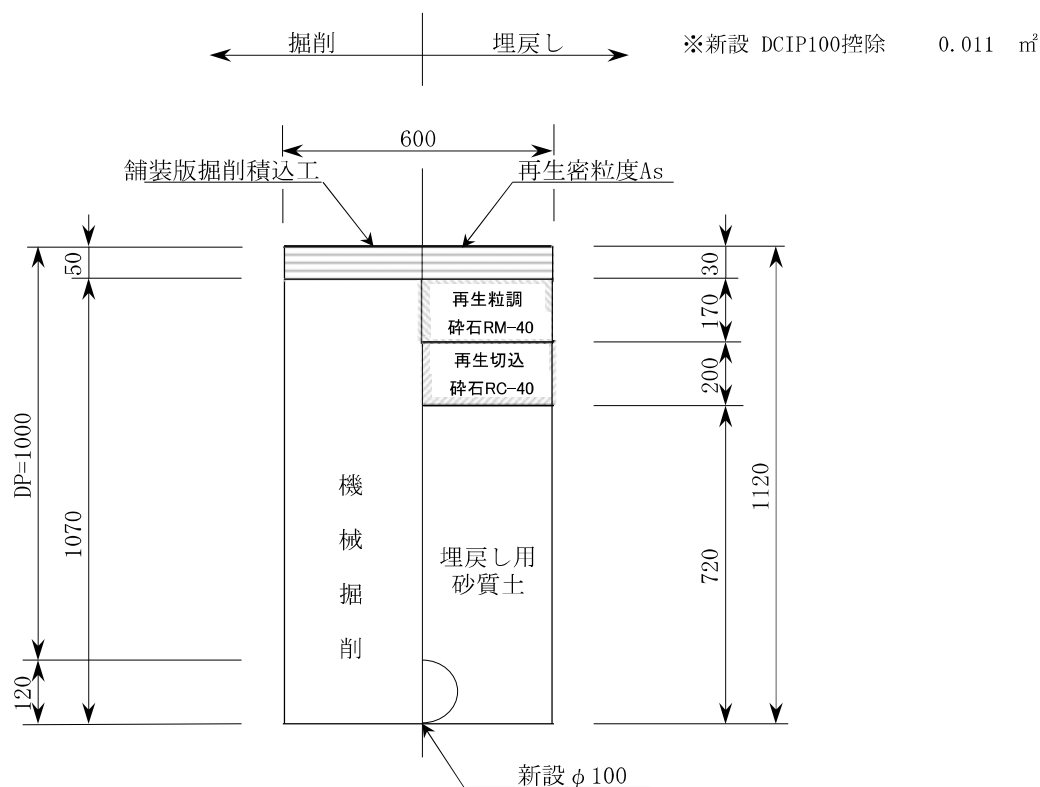
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	1.26×2	$= 2.52 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	0.20m^3 ハックホウ Ast=10cm以下	0.60×1.26	$= 0.76 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	0.2m^3 ハックホウ	$0.60 \times 0.77 \times 1.26$	$= 0.58 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0.2m^3 ハックホウ 砂質土	$(0.60 \times 0.42 - 0.011) \times 1.26$	$= 0.30 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 1.26$	$= 0.04 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	0.58	$= 0.58 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.60×1.26	$= 0.76 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.60×1.26	$= 0.76 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.60×1.26	$= 0.76 \text{ m}^2$

略 図



新設 DCIP100		DP=1. 00	
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	190.35×2	$= 380.70 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	0. 20m ³ ハックホ Ast=10cm以下	0.60×190.35	$= 114.21 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	0. 2m ³ ハックホ	$0.60 \times 1.07 \times 190.35$	$= 122.20 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0. 2m ³ ハックホ 砂質土	$(0.60 \times 0.72 - 0.011) \times 190.35$	$= 80.14 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 190.35$	$= 5.71 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	122.20	$= 122.20 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.60×190.35	$= 114.21 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.60×190.35	$= 114.21 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	0.60×190.35	$= 114.21 \text{ m}^2$

义

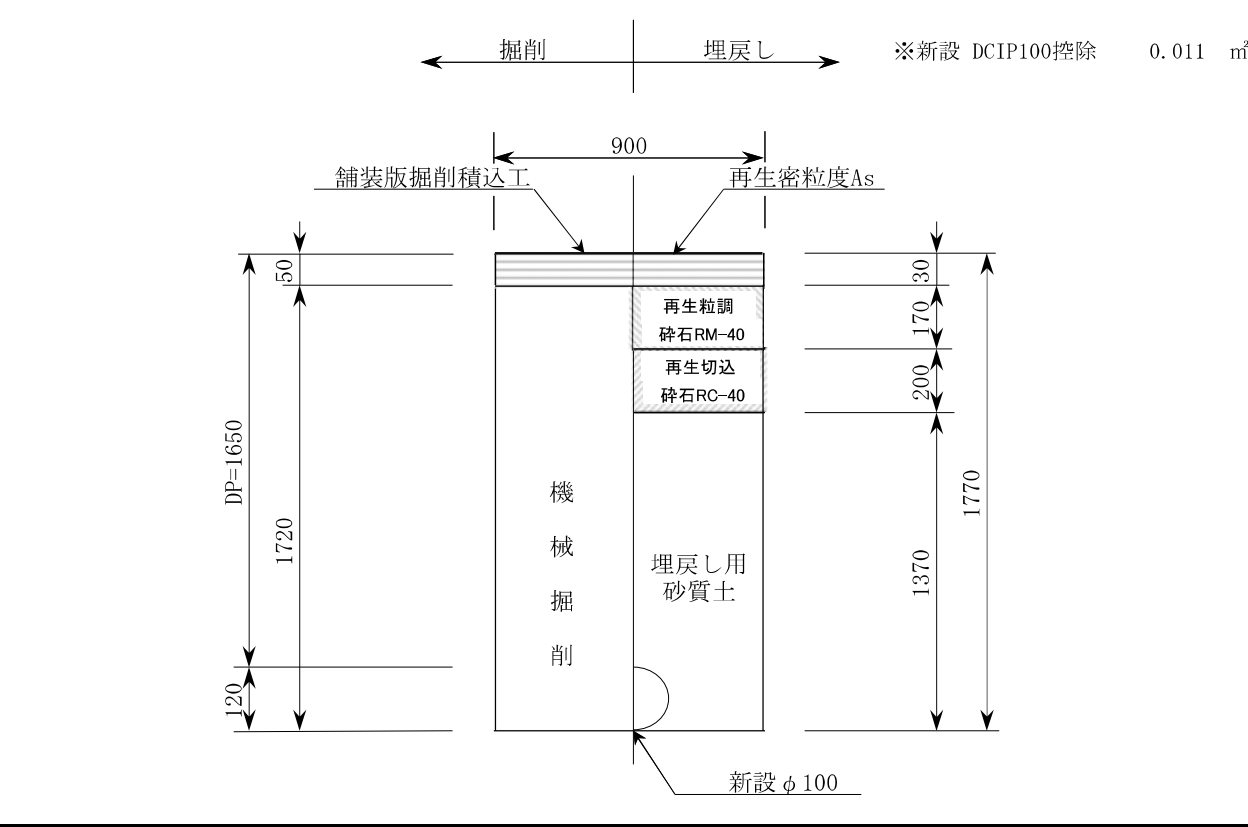


配水管土工計算 市道車道② 配水管布設部 延長 = 5.14 m (夜間) NO.3
布設

新設 DCIP100 DP=1.65

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	5.14×2	10.28 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m^3 ハックホウ Ast=10cm以下	0.90×5.14	4.63 m^2
機械掘削積込工	0.2m^3 ハックホウ	$0.90 \times 1.72 \times 5.14$	7.96 m^3
機械埋戻工	0.2m^3 ハックホウ 砂質土	$(0.90 \times 1.37 - 0.011) \times 5.14$	6.28 m^3
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.90 \times 0.05 \times 5.14$	0.23 m^3
残土処分工	機械積 土砂 4t車	7.96	7.96 m^3
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.90×5.14	4.63 m^2
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.90×5.14	4.63 m^2
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.90×5.14	4.63 m^2
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0	5.14	5.14 m

略 図



D C I P ϕ 75

本管配管材料集計表									
-----------	--	--	--	--	--	--	--	--	--

[illegible]

切 り 管 調 整

DCIP φ 75

本 数	甲切り管 (m)	乙切り管 (m)				切り管長 (m)	残管 (m)	切断工 口
		1	2	3	4			
1	1.00	1.00				2.00	2.00	2
2								
3								
4								
5								
6								
7								
8								
9								
10								
11								
12								
13								
14								
15								
16								
17								
18								
19								
20								
切り管長						2.00	2.00	2口
(2 + 2) ÷ 4m /本 = 1本								

$$\text{直管本数} = \frac{\text{定尺管切管用}}{\text{DCIP } \phi 75 \text{ (L = 4.0 m)}} \times \frac{1}{1}$$

$$\text{管明示工 } \phi 75 \text{ (0.09} \times 3.14 \times 1.5 \times 3.4 + 3.4) \div 20 = 0.2 = 1 \text{ 巻}$$

$$\text{新設管残管重量 } \phi 75 \text{ 0.01568 (t/m)} \times 2.00 \text{ (m)} = 0.031 \text{ t}$$

本管配管工集計表

[illegible]

配水管土工延長集計表

[illegible]

[illegible][illegible]

配水管土工計算

市道As舗装

配水管布設部

延長

=

2.81 m

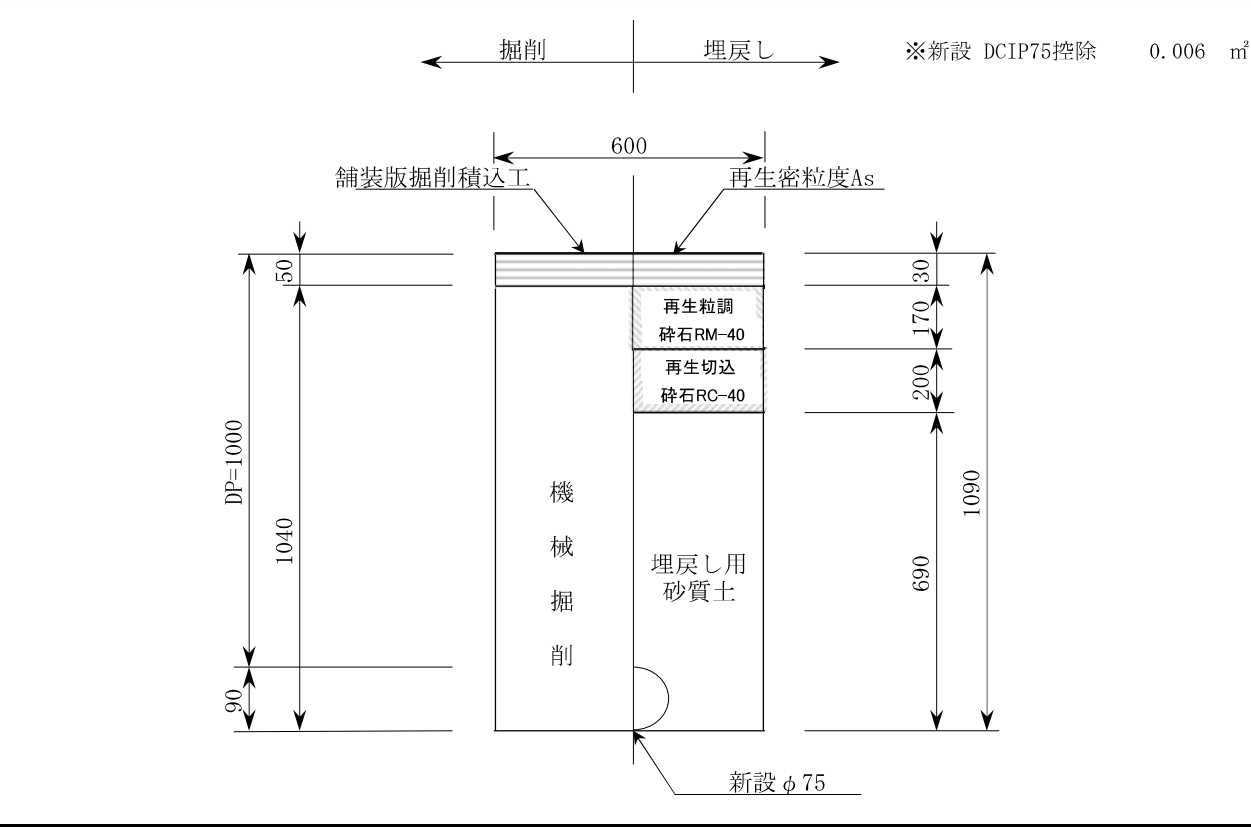
NO. 8

布設

新設 DCIP75		DP=1.00	
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	2.81×2	$= 5.62 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	0.60×2.81	$= 1.69 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	$0.60 \times 1.04 \times 2.81$	$= 1.75 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	$(0.60 \times 0.69 - 0.006) \times 2.81$	$= 1.15 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 2.81$	$= 0.08 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	1.75	$= 1.75 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.60×2.81	$= 1.69 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.60×2.81	$= 1.69 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.60×2.81	$= 1.69 \text{ m}^2$

略

図



不断水割T字管設置工

不斷水割T字管材料集計表

[illegible]

不断水割T字管設置工集計表

[illegible]

不断水割T字管土工延長集計表

[illegible]

割T字管

[illegible]

割T字管土工計算
既設 DCIP250

市道AS舗装
DP=1.00

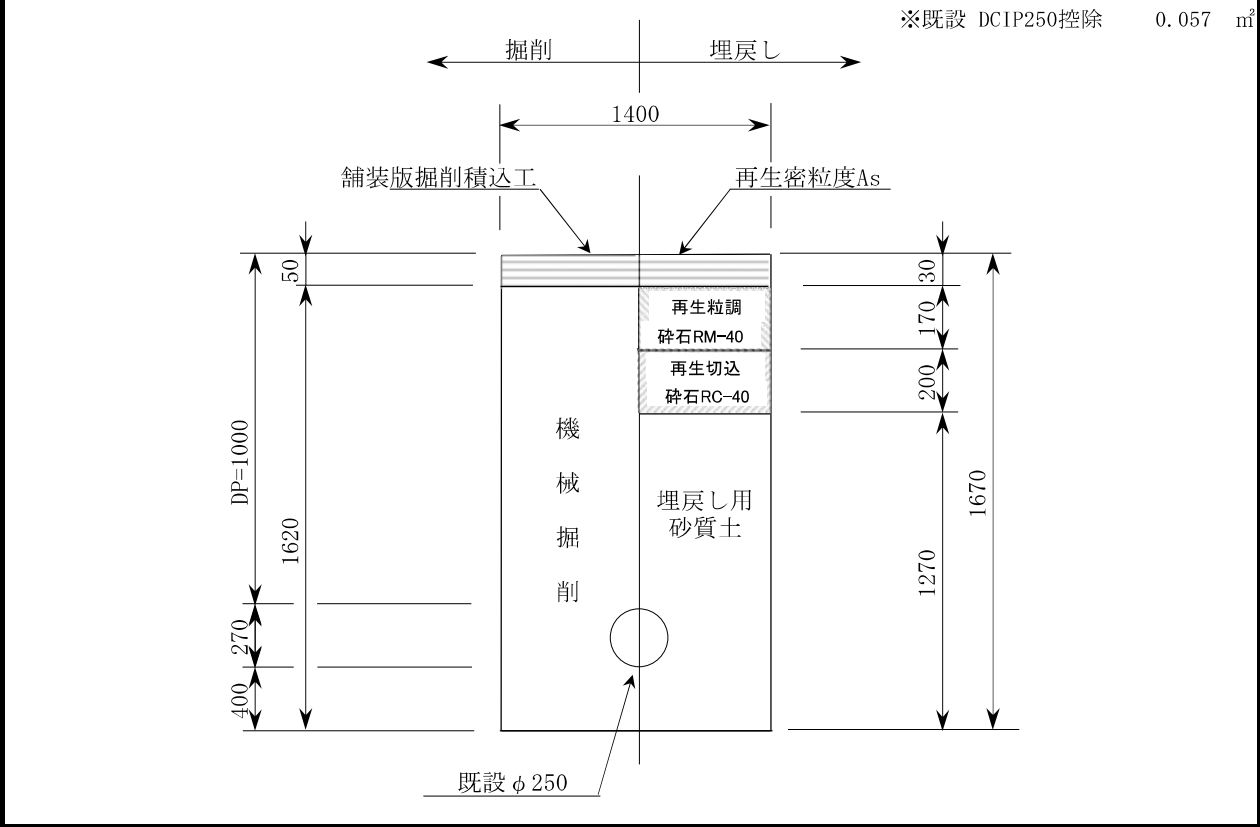
不断水割T字管部 延長 = 2.45 m

NO.1
設置

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	$2.45 + 2.45 + 1.40 + 1.40 =$	7.70 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	$2.45 \times 1.40 =$	3.43 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	$(1.40 \times 1.62 - 0.057) \times 2.45 =$	5.42 m ³
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	$(1.40 \times 1.27 - 0.057) \times 2.45 =$	4.22 m ³
残土処分工	機械積 AS 4t車	$2.45 \times 1.40 \times 0.05 =$	0.17 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	5.42	5.42 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	$2.45 \times 1.40 =$	3.43 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	$2.45 \times 1.40 =$	3.43 m ²
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	$2.45 \times 1.40 =$	3.43 m ²
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0	2.45	2.45 m

略

図



不断水簡易仕切弁

不断水簡易仕切弁材料集計表

[illegible]

不断水簡易仕切弁設置工集計表

[illegible]

不断水簡易仕切弁土工延長集計表

[illegible]

[illegible]

簡易弁土工計算

市道AS舗装

不斷水仕切弁部

延長

=

1.53 m

NO. 2

既設 DIP100

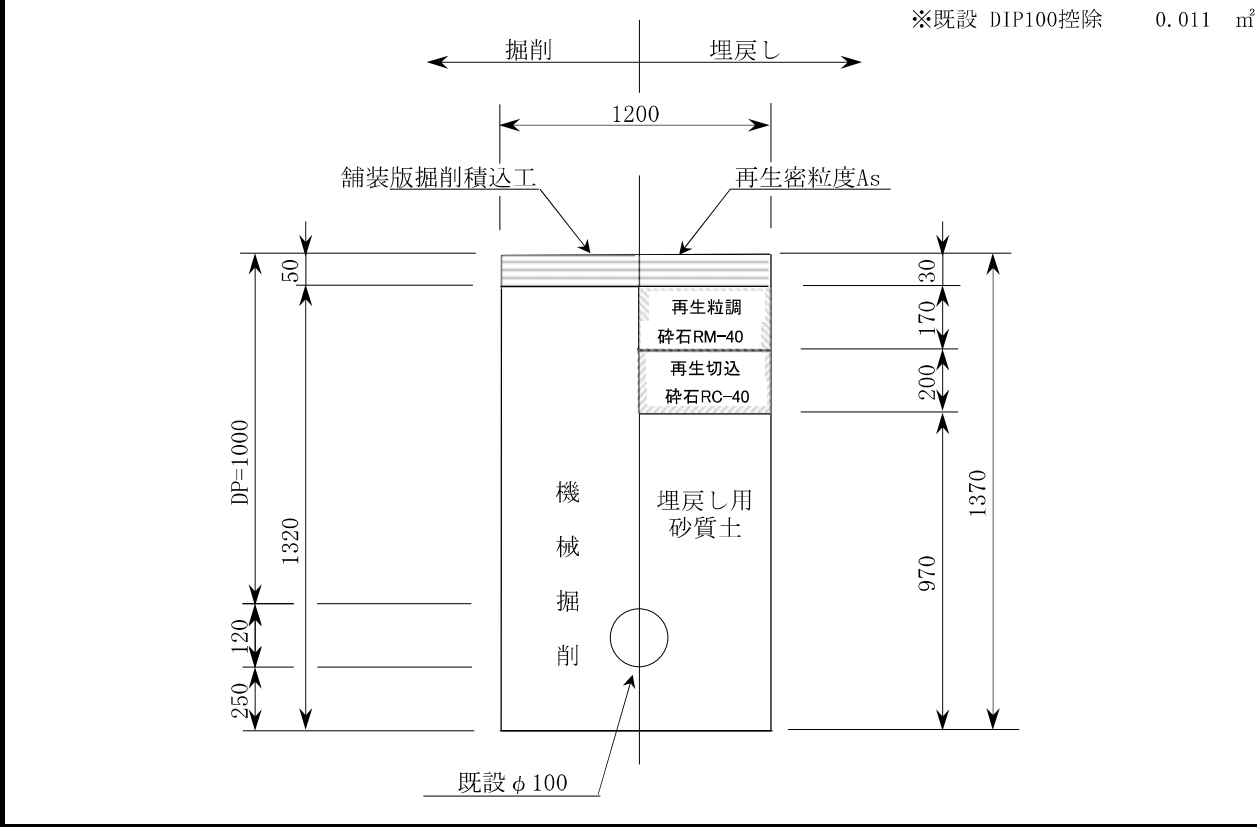
DP=1.00

設置

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	1.53 + 1.53 + 1.20 + 1.20 =	5.46 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	1.53 × 1.20 =	1.84 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	(1.20 × 1.32 - 0.011) × 1.53 =	2.41 m ³
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	(1.20 × 0.97 - 0.011) × 1.53 =	1.76 m ³
残土処分工	機械積 AS 4t車	1.53 × 1.20 × 0.05 =	0.09 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	2.41 =	2.41 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	1.53 × 1.20 =	1.84 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	1.53 × 1.20 =	1.84 m ²
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	1.53 × 1.20 =	1.84 m ²

略

図



簡易弁土工計算

市道AS舗装

不斷水仕切弁部

延長

=

1.88 m

NO.3

既設 SP200

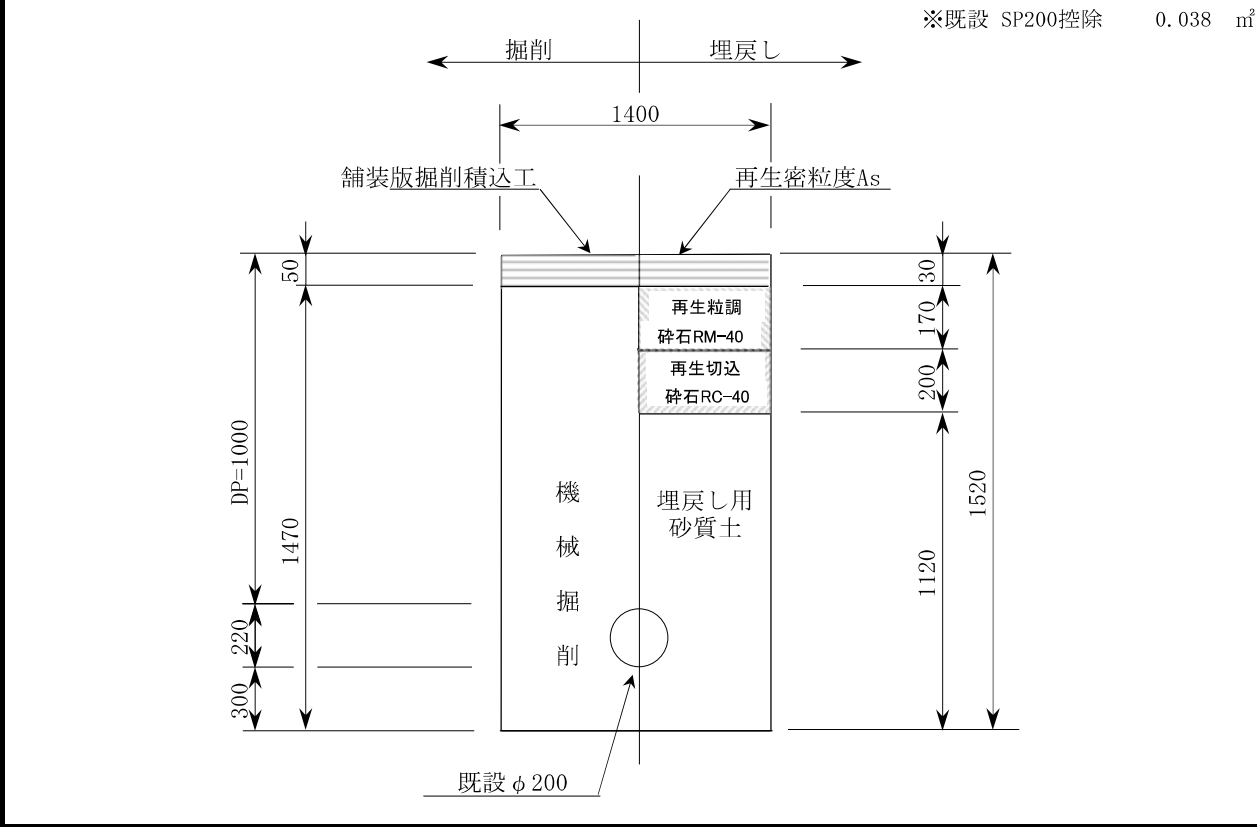
DP=1.00

設置

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	1.88 + 1.88 + 1.40 + 1.40 =	6.56 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	1.88 × 1.40 =	2.63 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	(1.40 × 1.47 - 0.038) × 1.88 =	3.80 m ³
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	(1.40 × 1.12 - 0.038) × 1.88 =	2.88 m ³
残土処分工	機械積 AS 4t車	1.88 × 1.40 × 0.05 =	0.13 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	3.80 =	3.80 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	1.88 × 1.40 =	2.63 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	1.88 × 1.40 =	2.63 m ²
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	1.88 × 1.40 =	2.63 m ²
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0	1.88 =	1.88 m

略

図



簡易弁土工計算

市道AS舗装

不斷水仕切弁部

延長

=

2.15 m

NO. 4

既設 DIP250

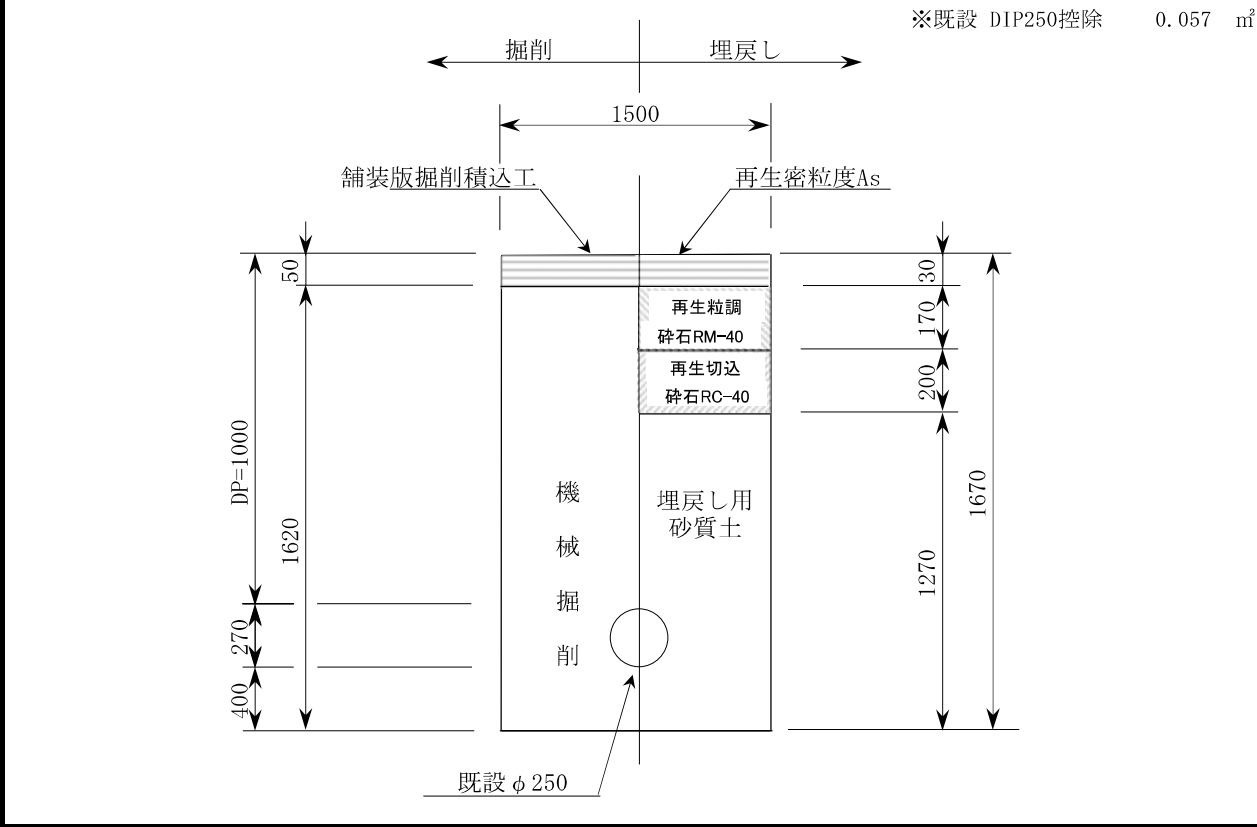
DP=1.00

設置

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	$2.15 + 2.15 + 1.50 + 1.50 =$	7.30 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホウ Ast=10cm以下	$2.15 \times 1.50 =$	3.23 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホウ	$(1.50 \times 1.62 - 0.057) \times 2.15 =$	5.10 m ³
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホウ 砂質土	$(1.50 \times 1.27 - 0.057) \times 2.15 =$	3.97 m ³
残土処分工	機械積 AS 4t車	$2.15 \times 1.50 \times 0.05 =$	0.16 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	5.10	5.10 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	$2.15 \times 1.50 =$	3.23 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	$2.15 \times 1.50 =$	3.23 m ²
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	$2.15 \times 1.50 =$	3.23 m ²
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0	2.15	2.15 m

略

図



消火栓

消火栓材料集計表

[illegible]

消火栓設置工集計表(夜間)

[illegible]

本 設 給 水

本設給水箇所数

[illegible]

本 設 給 水 材 料 表

(1/3枚目)
※1箇所あたり

NO.			(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)
給水管									
接続箇所・ 管種・口径	接 続		メーターφ20	メーターφ20	メーターφ20	メーターφ20	乙止水栓φ20	乙止水栓φ20	乙止水栓φ25
	計 画		PP20	PP20	PP20	PP20	PP20	PP20	PP25
給水管延長	道路内	As延長	2.90	1.90	2.90	2.50	1.50	6.10	1.70
		砂利延長	－	－	－	－	－	－	－
			－	－	－	－	－	－	－
		合 計	2.90	1.90	2.90	2.50	1.50	6.10	1.70
	宅地内	境界～乙止	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
		乙止～メーター	1.80	3.30	2.60	2.10			
		メーター～既設管							
		合 計	2.30	3.80	3.10	2.60	0.50	0.50	0.50
宅地内舗装			土	土	Co	Co	砂利	Co	As
材 料	単 位	規 格							
サドル付分水栓 DIP用 分止水栓用継手付	個	φ100×（φ25×φ20）	1	1	1	1	1	1	
		φ100×φ25							1
		φ100×φ50							
ポリエチレン管 2層管軟質	m	φ25							2.20
		φ20	3.40	2.40	3.40	3.00	2.00	6.60	
HIVP	m	φ50							
		φ20	1.80	3.30	2.60	2.10			
シーリング止水栓 60° ベンド HIGNユニオン共	個	φ25							1
		φ20	1	1	1	1	1	1	
仕切弁 (HIGN付)	個	φ50							
止水栓筐	個								
		仕切弁φ30～φ50用							
		φ100×450～600	1	1	1	1	1	1	1
		φ100×600～900							
HI異径ソケット (TS)	個	φ50×40							
		φ20×13							
HIエルボ (TS)	個	φ50							
		φ20	2	2	2	2			
HIソケット (TS)	個	φ20	1	1	1	1			
HIソケット (TS) 止水栓部	個	φ50							
		φ25							1
		φ20	1	1	1	1		1	
メーターユニオン HIシモク (GN付)	個	φ20	1	1	1	1			
		φ13							
CP接続用 (SKXソケット)	個	φ20×13							
		φ20					1		
埋設表示シート 青色アルミ箔付 2倍折込み	m	幅150	2.90	1.90	2.90	2.50	1.50	6.10	1.70
給水箇所数			1	1	1	1	1	1	1

本 設 給 水 材 料 表

(2/3枚目)
※1箇所あたり

給水管			NO.	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)	(14)	
接続箇所・ 管種・口径		接 続		メーターφ13	メーターφ13	乙止水栓φ13	道路内φ40	乙止水栓φ40	メーターφ13	メーターφ20	
		計 画		PP20	PP20	PP20	HIVP50	HIVP50	PP20	PP20	
給水管延長		道路内	As延長	2.70	2.70	1.30	1.40	5.40	2.10	1.10	
			砂利延長	－	－	－	－	－	－	－	
				－	－	－	－	－	－	－	
			合 計		2.70	2.70	1.30	1.40	5.40	2.10	1.10
		宅地内	境界～乙止	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
			乙止～メーター	3.00	3.00					2.40	3.90
			メーター～既設管								
		合 計	3.50	3.50	0.50	0.50	0.50	2.90	4.40		
宅地内舗装				土	土	砂利	砂利	As	土	砂利	
材 料		単 位	規 格								
サドル付分水栓 DIP用 分止水栓用継手付		個	φ100×（φ25×φ20）	1	1	1			1	1	
			φ100×φ25								
			φ100×φ50				1	1			
ポリエチレン管 2層管軟質			φ25								
			φ20	3.20	3.20	1.80			2.60	1.60	
HIVP		m	φ50				1.90	5.90			
			φ20	3.00	3.00				2.40	3.90	
シーリング止水栓 60° ベンド HIGNユニオン共		個	φ25								
			φ20	1	1	1			1	1	
仕切弁 (HIGN付)		個	φ50				1	1			
止水栓筐		個					1	1			
			仕切弁φ30～φ50用				1	1			
			φ100×450～600	1	1	1			1	1	
			φ100×600～900								
HI異径ソケット (TS)		個	φ50×40				1	1			
			φ20×13	1	1				1		
HIエルボ (TS)		個	φ50				2	2			
			φ20	2	2				2	2	
HIソケット (TS)		個	φ20							1	
HIソケット (TS) 止水栓部		個	φ50				2	2			
			φ25								
			φ20	1	1				1	1	
メーターユニオン HIシモク (GN付)		個	φ20							1	
			φ13	1	1				1		
CP接続用 (SKXソケット)		個	φ20×13			1					
			φ20								
埋設表示シート 青色アルミ箔付 2倍折込み		m	幅150	2.70	2.70	1.30	1.40	5.40	2.10	1.10	
給水箇所数				1	1	1	1	1	1	1	

本 設 給 水 材 料 表

(3/3枚目)
※1箇所あたり

給水管			NO.							合計
接続箇所・ 管種・口径		接 続								
		計 画								
給水管延長		道路内	As延長							36.20
			砂利延長							
		合 計								36.20
		宅地内	境界～乙止							7.00
			乙止～メーター							22.10
			メーター～既設管							
合 計								29.10		
宅地内舗装										
材 料		単 位	規 格							
サドル付分水栓 DIP用 分止水栓用継手付		個	φ100× (φ25×φ20)							11
			φ100×φ25							1
			φ100×φ50							2
ポリエチレン管 2層管軟質			φ25							2.20
			φ20							33.20
HIVP		m	φ50							7.80
			φ20							22.10
シーリング止水栓 60° ベンド HIGNユニオン共		個	φ25							1
			φ20							11
仕切弁 (HIGN付)		個	φ50							2
止 水 栓 筐		個	仕切弁 φ30～φ50用							2
			φ100×450～600							12
			φ100×600～900							
HI異径ソケット (TS)		個	φ50×40							2
			φ20×13							3
HIエルボ (TS)		個	φ50							4
			φ20							16
HIソケット (TS)		個	φ20							5
HIソケット (TS) 止 水 栓 部		個	φ50							4
			φ25							1
			φ20							9
メーターユニオン HIシモク (GN付)		個	φ20							5
			φ13							3
CP接続用 (SKXソケット)		個	φ20×13							1
			φ20							1
埋設表示シート 青色アルミ箔付 2倍折込み		m	幅150							36.20
給水箇所数										14

本 設 給 水 労 務 表

(1/3枚目)
※1箇所あたり

給水管			NO.	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)
接続箇所・ 管種・口径		接 続		メーターφ20	メーターφ20	メーターφ20	メーターφ20	乙止水栓φ20	乙止水栓φ20	乙止水栓φ25
		計 画		PP20	PP20	PP20	PP20	PP20	PP20	PP25
給水管延長		道路内	As延長	2.90	1.90	2.90	2.50	1.50	6.10	1.70
			砂利延長	－	－	－	－	－	－	－
				－	－	－	－	－	－	－
			合 計		2.90	1.90	2.90	2.50	1.50	6.10
		宅地内	境界～乙止	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
			乙止～メーター	1.80	3.30	2.60	2.10			
			メーター～既設管							
			合 計		2.30	3.80	3.10	2.60	0.50	0.50
宅地内舗装				土	土	Co	Co	砂利	Co	As
材 料		単 位	規 格							
分水栓建込み工 DIP用		箇所	φ100×（φ25×φ20）	1	1	1	1	1	1	
			φ100×φ25							1
			φ100×φ50							
ポリエチレン管 布設工		m	φ25							2.20
			φ20	3.40	2.40	3.40	3.00	2.00	6.60	
ポリエチレン管 切断工		口	φ25							2
			φ20	2	2	2	2	2	2	
HIVP管布設工		m	φ50							
			φ20	1.80	3.30	2.60	2.10			
HIVP管切断工		口	φ50							
			φ20	6	6	6	6			
TS継手工		口	φ50							
			φ40							
			φ25							1
			φ20	7	7	7	7		1	
			φ13							
止水栓設置工 （筐とも）		箇所	φ50							
			φ25							1
			φ20	1	1	1	1	1	1	
ねじ込み接合工		口	φ20	1	1	1	1			
			φ13							
メカニカル接合工		口	φ20					2		
			φ13							
埋設表示シート工		m	幅150	2.90	1.90	2.90	2.50	1.50	6.10	1.70
コア取付工		箇所	φ50							
			φ25	1	1	1	1	1	1	1
給水箇所数				1	1	1	1	1	1	1

本 設 給 水 労 務 表

(2/3枚目)
※1箇所あたり

給水管			NO.	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)	(14)	
接続箇所・ 管種・口径		接 続		メーターφ13	メーターφ13	乙止水栓φ13	道路内φ40	乙止水栓φ40	メーターφ13	メーターφ20	
		計 画		PP20	PP20	PP20	HIVP50	HIVP50	PP20	PP20	
給水管延長		道路内		As延長	2.70	2.70	1.30	1.40	5.40	2.10	1.10
				砂利延長	－	－	－	－	－	－	－
					－	－	－	－	－	－	－
				合 計		2.70	2.70	1.30	1.40	5.40	2.10
		宅地内		境界～乙止	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
				乙止～メーター	3.00	3.00				2.40	3.90
				メーター～既設管							
				合 計		3.50	3.50	0.50	0.50	0.50	2.90
宅地内舗装				土	土	砂利	砂利	As	土	砂利	
材 料		単 位	規 格								
分水栓建込み工 DIP用		箇所	φ100×（φ25×φ20）		1	1	1			1	1
			φ100×φ25								
			φ100×φ50					1	1		
ポリエチレン管 布設工		m	φ25								
			φ20		3.20	3.20	1.80			2.60	1.60
ポリエチレン管 切断工		口	φ25								
			φ20		2	2	2			2	2
HIVP管布設工		m	φ50					1.90	5.90		
			φ20		3.00	3.00				2.40	3.90
HIVP管切断工		口	φ50					6	6		
			φ20		6	6				6	6
TS継手工		口	φ50					7	7		
			φ40					1	1		
			φ25								
			φ20		6	6				6	7
			φ13		1	1				1	
止水栓設置工 （筐とも）		箇所	φ50					1	1		
			φ25								
			φ20		1	1	1			1	1
ねじ込み接合工		口	φ20								1
			φ13		1	1				1	
メカニカル接合工		口	φ20				1				
			φ13				1				
埋設表示シート工		m	幅150		2.70	2.70	1.30	1.40	5.40	2.10	1.10
コア取付工		箇所	φ50					1	1		
			φ25		1	1	1			1	1
給水箇所数					1	1	1	1	1	1	1

(3/3枚目)

給水管		NO.							合計
接続箇所・ 管種・口径		接 続							
		計 画							
給水管延長	道路内	As延長							36.20
		砂利延長							
		合 計							36.20
	宅地内	境界～乙止							7.00
		乙止～メーター							22.10
		メーター～既設管							
合 計							29.10		
宅地内舗装									
材 料		単 位	規 格						
分水栓建込み工 DIP用	箇所	φ100×（φ25×φ20）							11
		φ100×φ25							1
		φ100×φ50							2
ポリエチレン管 布設工	m	φ25							2.20
		φ20							33.20
ポリエチレン管 切断工	口	φ25							2
		φ20							22
HIVP管布設工	m	φ50							7.80
		φ20							22.10
HIVP管切断工	口	φ50							12
		φ20							48
TS継手工	口	φ50							14
		φ40							2
		φ25							1
		φ20							54
		φ13							3
止水栓設置工 （筐とも）	箇所	φ50							2
		φ25							1
		φ20							11
ねじ込み接合工	口	φ20							5
		φ13							3
メカニカル接合工	口	φ20							3
		φ13							1
埋設表示シート工	m	幅150							36.20
コア取付工	箇所	φ50							2
		φ25							12
給水箇所数									14

給水管土工集計表

項目	形状・寸法	単位	土工No. 1	土工No. 2	土工No. 3	土工No. 4	土工No. 5	土工No. 6	土工No. 7	土工No. 8	合計
			車道内	宅地内(土)	宅地内(土)	宅地内(Co)	宅地内(Co)	宅地内(As)	宅地内(砂利)	宅地内(砂利)	
			市道As舗装 (DP=1.00)	境界～乙止水栓	乙止水栓～メー ター～既設管	境界～乙止水栓	乙止水栓～メー ター～既設管	境界～乙止水栓	境界～乙止水栓	乙止水栓～メー ター～既設管	
舗装版切断工	As15cm以下	m	72.40					2.00			74
	Co15cm以下	m				3.00	9.40				12
舗装版直接掘削積込工	0.10m ³ ハック砂 Ast=10cm以下	m ³	21.72					0.50			22
構造物とりこわし工	人力 無筋Co	m ³				0.08	0.14				0.2
機械掘削積込工	0.1m ³ ハック砂	m ³	20.63	0.63		0.30		0.23	0.50		22
人力掘削積込工	人力	m ³			1.22		0.28			0.35	2
機械埋戻工	0.1m ³ ハック砂 砂質土	m ³	13.03								13
	0.1m ³ ハック砂 発生土	m ³		0.63		0.23		0.18	0.40		1
人力埋戻工	発生土	m ³			1.22		0.14			0.23	2
残土処分工	機械積 AS 2t車	m ³	1.09					0.03			1.12
	機械積 Co 2t車	m ³				0.08	0.14				0.22
	機械積 土砂 2t車	m ³	20.63			0.07	0.14	0.05	0.10	0.12	21.11
路盤工	再生切込碎石 t= 10cm	m ²						0.50			1
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	m ²	21.72								22
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	m ²	21.72								22
上層路盤工(宅地内)	再生切込碎石 t= 10cm	m ²				0.75	1.41				2
上層路盤工(宅地内)	碎石 t= 10cm	m ²							1.00	1.17	2
アスファルト舗装工	再生密粒A s t= 3cm	m ²	21.72								22
アスファルト舗装工 (宅地内)	再生密粒A s t= 5cm	m ²						0.50			1
コンクリート工	t= 10cm	m ³				0.08	0.14				0.22

集計	給水管所数	箇所		給水件数14件
----	-------	----	--	---------

処分工	ガラ運搬処分 (As)	m ³				1.12
	ガラ運搬処分 (Co)	m ³				0.22
	As濁水運搬処分 0.0008m ³ /m	m				
	As濁水運搬処分 0.0013m ³ /m	m				74
	残土運搬処分 (2tD)	m ³				21.11

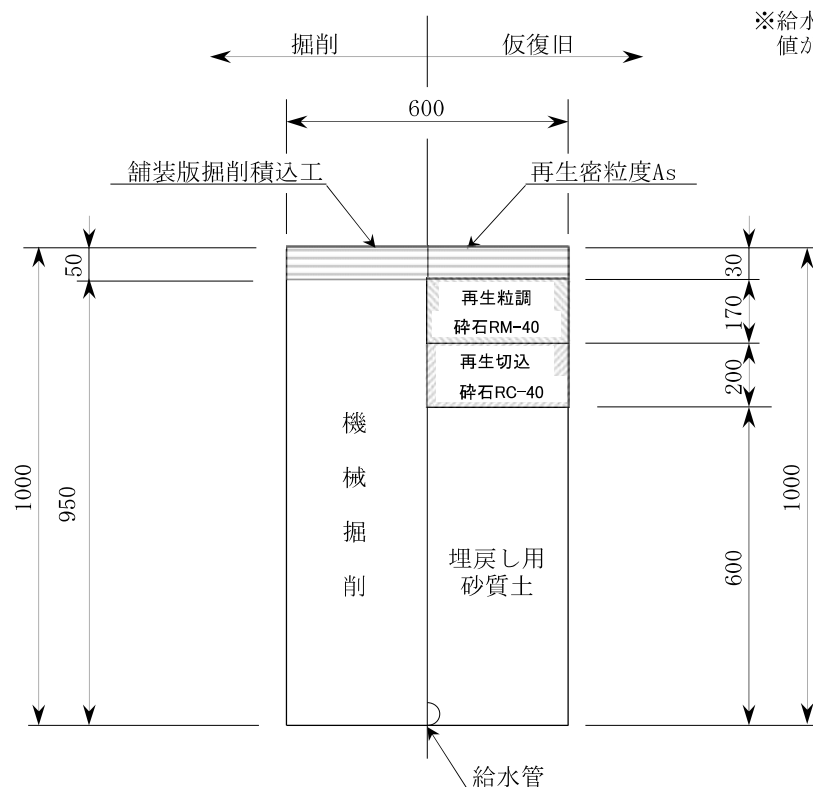
No. 1

延長 = 36.20 m

掘削幅 0.60 矢板無

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	$36.20 \times 2 =$	72.40 m
舗装版直接掘削積込工	0.10m ³ ハック料 Ast=10cm以下	$0.60 \times 36.20 =$	21.72 m ²
機械掘削積込工	0.1m ³ ハック料	$(0.60 \times 0.95) \times 36.20 =$	20.63 m ³
機械埋戻工	0.1m ³ ハック料 砂質土	$(0.60 \times 0.60) \times 36.20 =$	13.03 m ³
残土処分工	機械積 AS 2t車	$0.60 \times 0.05 \times 36.20 =$	1.09 m ³
残土処分工	機械積 土砂 2t車	$20.63 =$	20.63 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	$0.60 \times 36.20 =$	21.72 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	$0.60 \times 36.20 =$	21.72 m ²
As舗装工	再生密粒度As t= 3cm	$0.60 \times 36.20 =$	21.72 m ²

义



※給水管の管体控除は
値が小さいため計上しない。

給水管延長 = 2.50 m

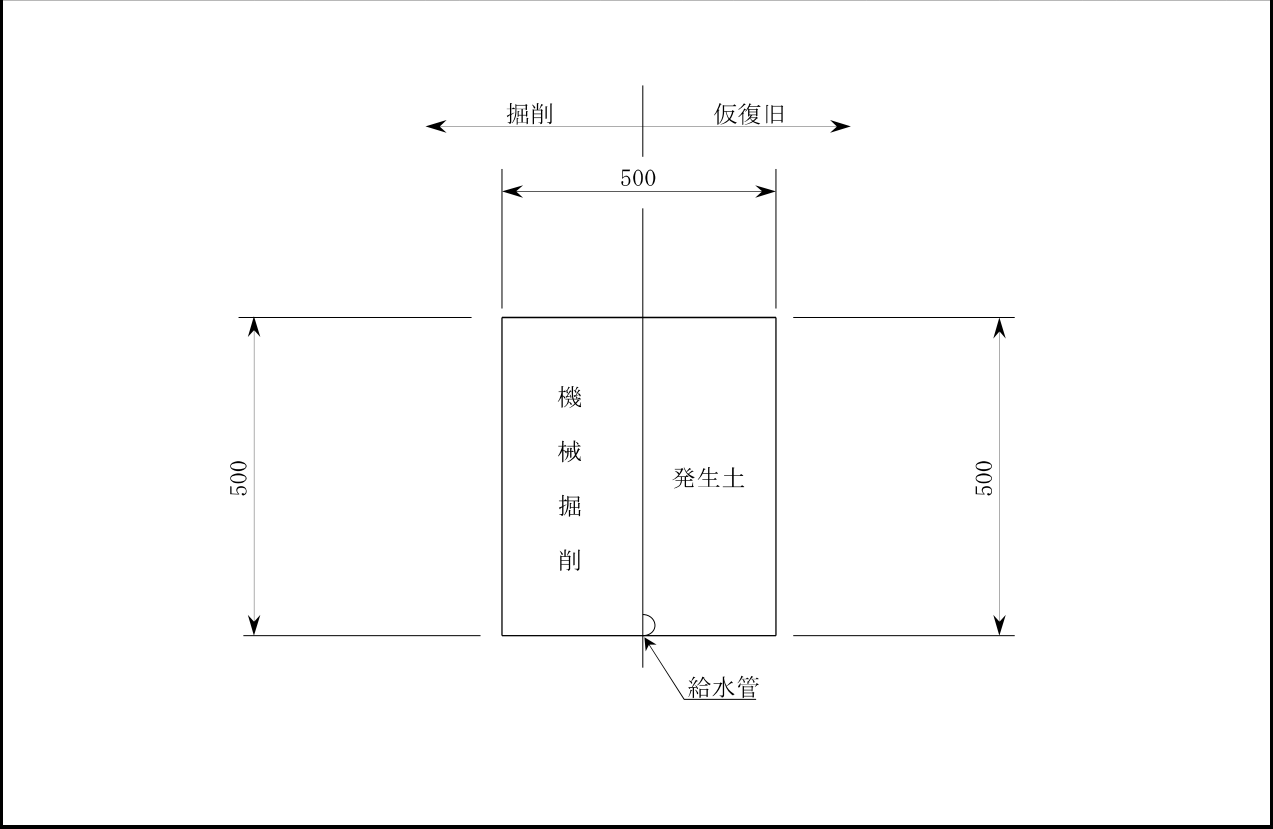
境界〜乙止水栓

掘削幅 0.50 矢板無

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
機械掘削積込工	0.1m ³ バックホウ	0.50 × 0.50 × 2.50 =	0.63 m ³
機械埋戻工	0.1m ³ バックホウ 発生土	0.50 × 0.50 × 2.50 =	0.63 m ³
残土処分工	機械積土砂 2t車	0.63 − 0.63 =	m ³

略

図



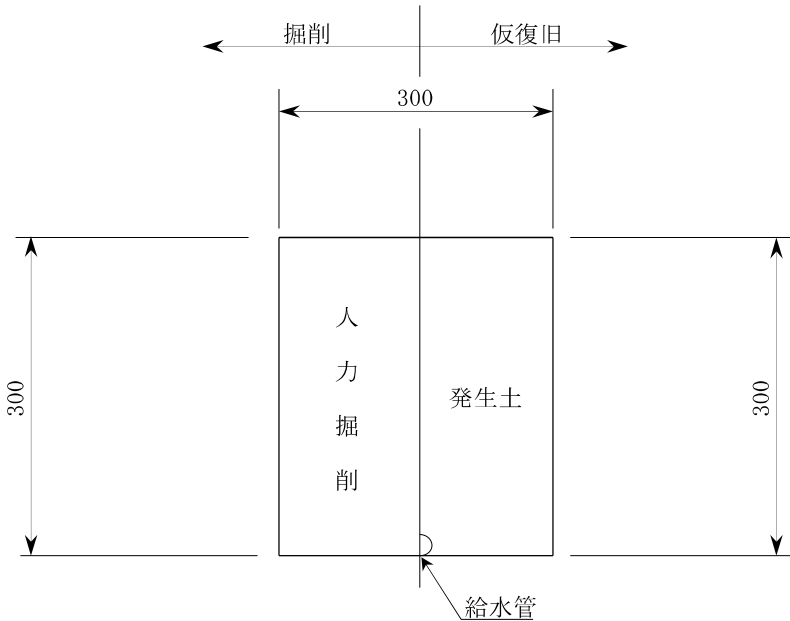
給水管延長 = 13.50 m

乙止水栓～メーター～既設管掘削幅 0.30 矢板無

種別	形状・寸法	算式	数量
人力掘削積込工	人力	$0.30 \times 0.30 \times 13.50 =$	1.22 m ³
人力埋戻工	発生土	$0.30 \times 0.30 \times 13.50 =$	1.22 m ³
残土処分工	機械積土砂 2t車	$1.22 - 1.22 =$	m ³

略

図



給水管延長 = 1.50 m

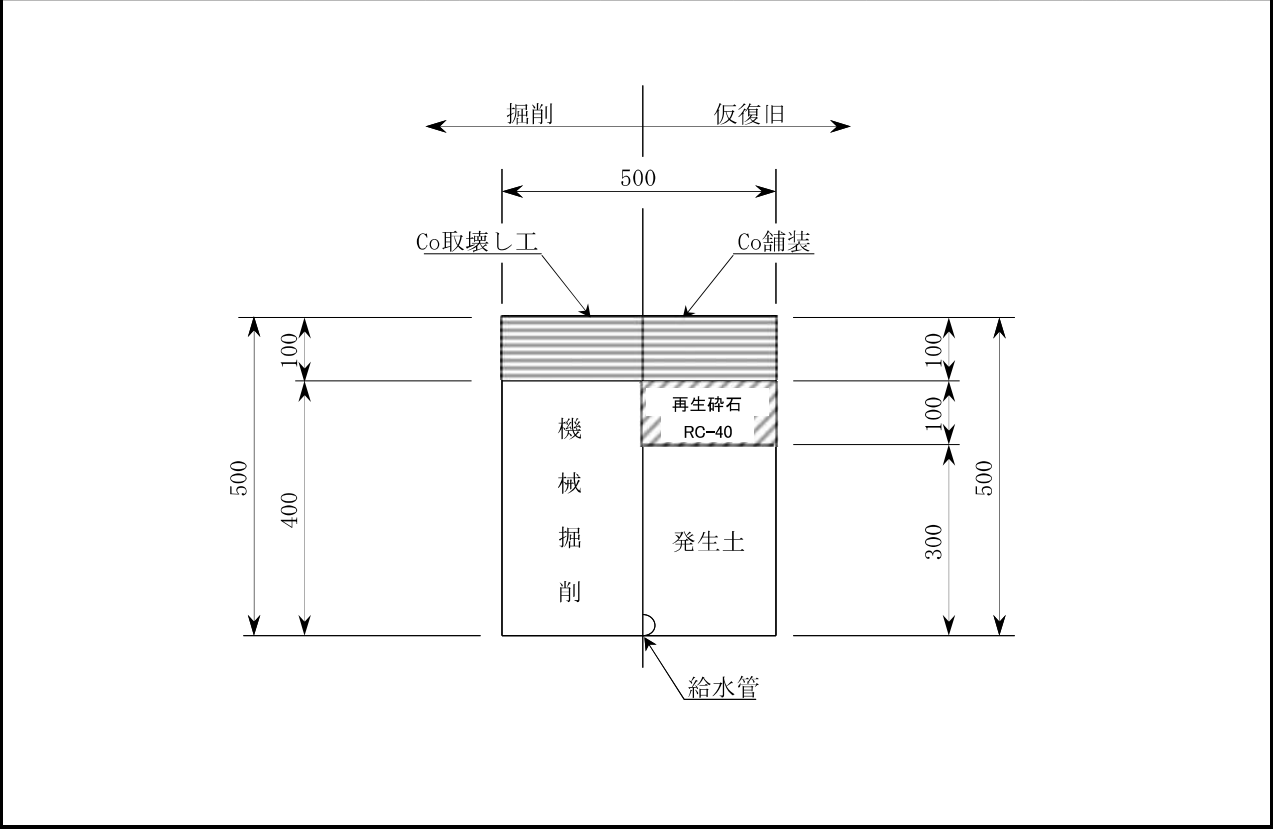
境界〜乙止水栓

掘削幅 0.50 矢板無

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	Co厚15cm以下	1.50×2	$= 3.00 \text{ m}$
構造物とりこわし工(無筋)	人力 無筋Co	$0.50 \times 1.50 \times 0.10$	$= 0.08 \text{ m}^3$
機械掘削積込工	0.1m^3 バックホウ	$0.50 \times 0.40 \times 1.50$	$= 0.30 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0.1m^3 バックホウ 発生土	$0.50 \times 0.30 \times 1.50$	$= 0.23 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 Co 2t車	0.75×0.10	$= 0.08 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 2t車	$0.30 - 0.23$	$= 0.07 \text{ m}^3$
上層路盤工 (宅地内)	再生切込碎石 t= 10cm	0.50×1.50	$= 0.75 \text{ m}^2$
コンクリート工	t= 10cm	$0.50 \times 1.50 \times 0.10$	$= 0.08 \text{ m}^3$

略

図



給水管延長 = 4.70 m

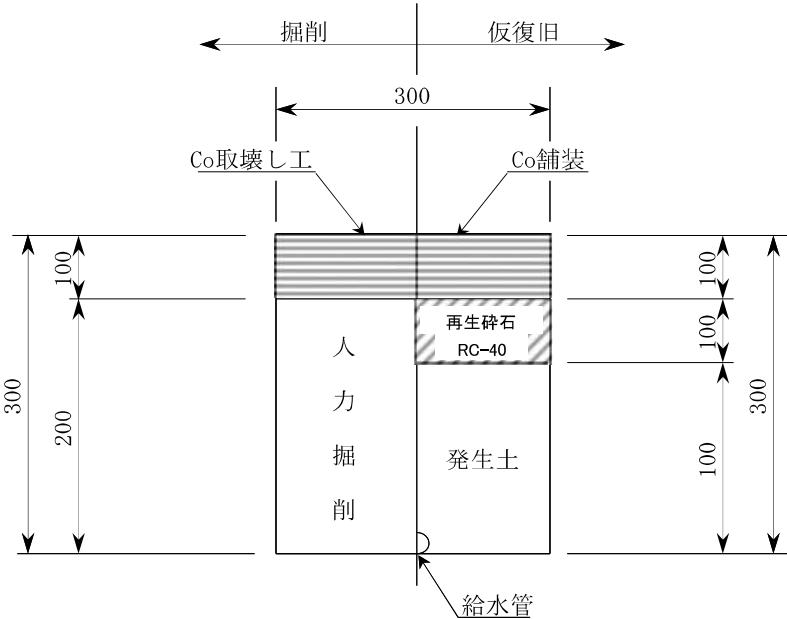
乙止水栓～メーター～既設管

掘削幅 0.30 矢板無

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	Co厚15cm以下	4.70×2	$= 9.40 \text{ m}$
構造物とりこわし工(無筋)	人力		
	無筋Co	$0.30 \times 4.70 \times 0.10$	$= 0.14 \text{ m}^3$
人力掘削積込工	人力	$0.30 \times 0.20 \times 4.70$	$= 0.28 \text{ m}^3$
人力埋戻工	発生土	$0.30 \times 0.10 \times 4.70$	$= 0.14 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 Co 2t車	1.41×0.10	$= 0.14 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 2t車	$0.28 - 0.14$	$= 0.14 \text{ m}^3$
上層路盤工 (宅地内)	再生切込碎石 t= 10cm	0.30×4.70	$= 1.41 \text{ m}^2$
コンクリート工	t= 10cm	$0.30 \times 4.70 \times 0.10$	$= 0.14 \text{ m}^3$

略

図



給水管延長 = 1.00 m

境界〜乙止水栓

掘削幅 0.50

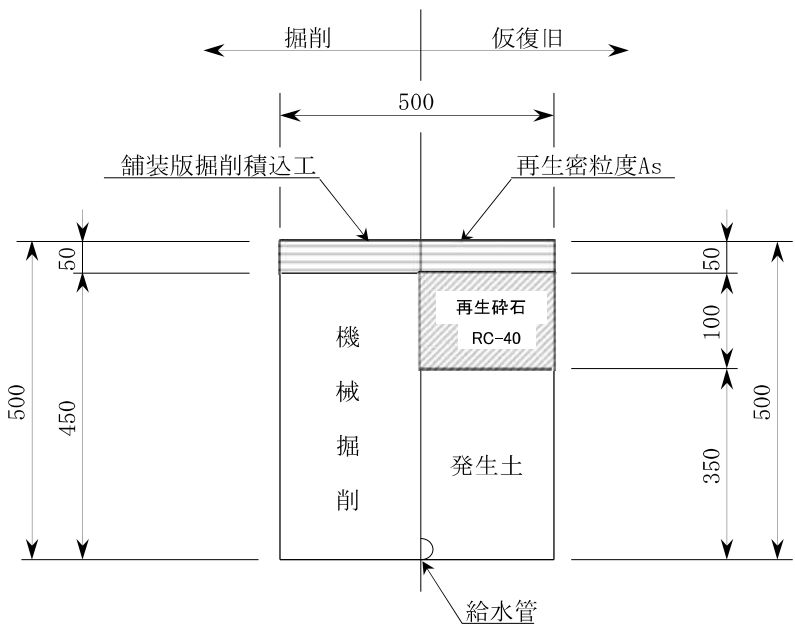
矢板無

1箇所当たり

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装版直接掘削積込工	As _t =10cm以下	0.50 × 1.00	= 0.50 m ²
機械掘削積込工	0.1m ³ ハックホ	0.50 × 0.45 × 1.00	= 0.23 m ³
機械埋戻工	0.1m ³ ハックホ 砂質土		
	0.1m ³ ハックホ 発生土	0.50 × 0.35 × 1.00	= 0.18 m ³
残土処分工	機械積 AS 2t車	0.50 × 0.05 × 1.00	= 0.03 m ³
残土処分工	機械積 土砂 2t車	0.23 − 0.18	= 0.05 m ³
路盤工 (宅地内)	再生切込碎石 t= 10cm	0.50 × 1.00	= 0.50 m ²
舗装工 (宅地内)	再生密粒度Asコン t= 5cm	0.50 × 1.00	= 0.50 m ²

略

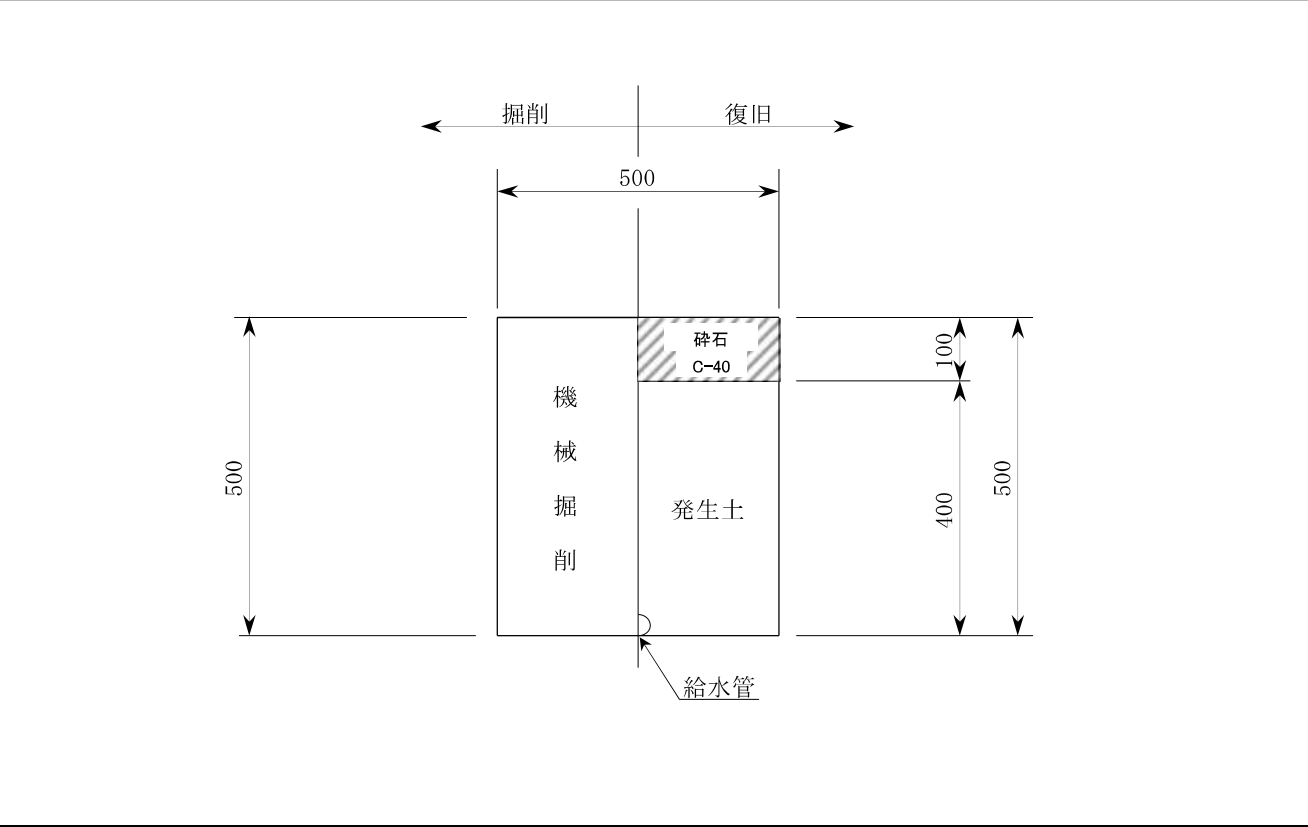
図



種 別	形状・寸法	算 式	数 量
機械掘削積込工	0.1m ³ ハックル	0.50 × 0.50 × 2.00 =	0.50 m ³
機械埋戻工	0.1m ³ ハックル 発生土	0.50 × 0.40 × 2.00 =	0.40 m ³
残土処分工	機械積土砂 2t車	0.50 − 0.40 =	0.10 m ³
上層路盤工	碎石 t= 10cm	0.50 × 2.00 =	1.00 m ²

略

図



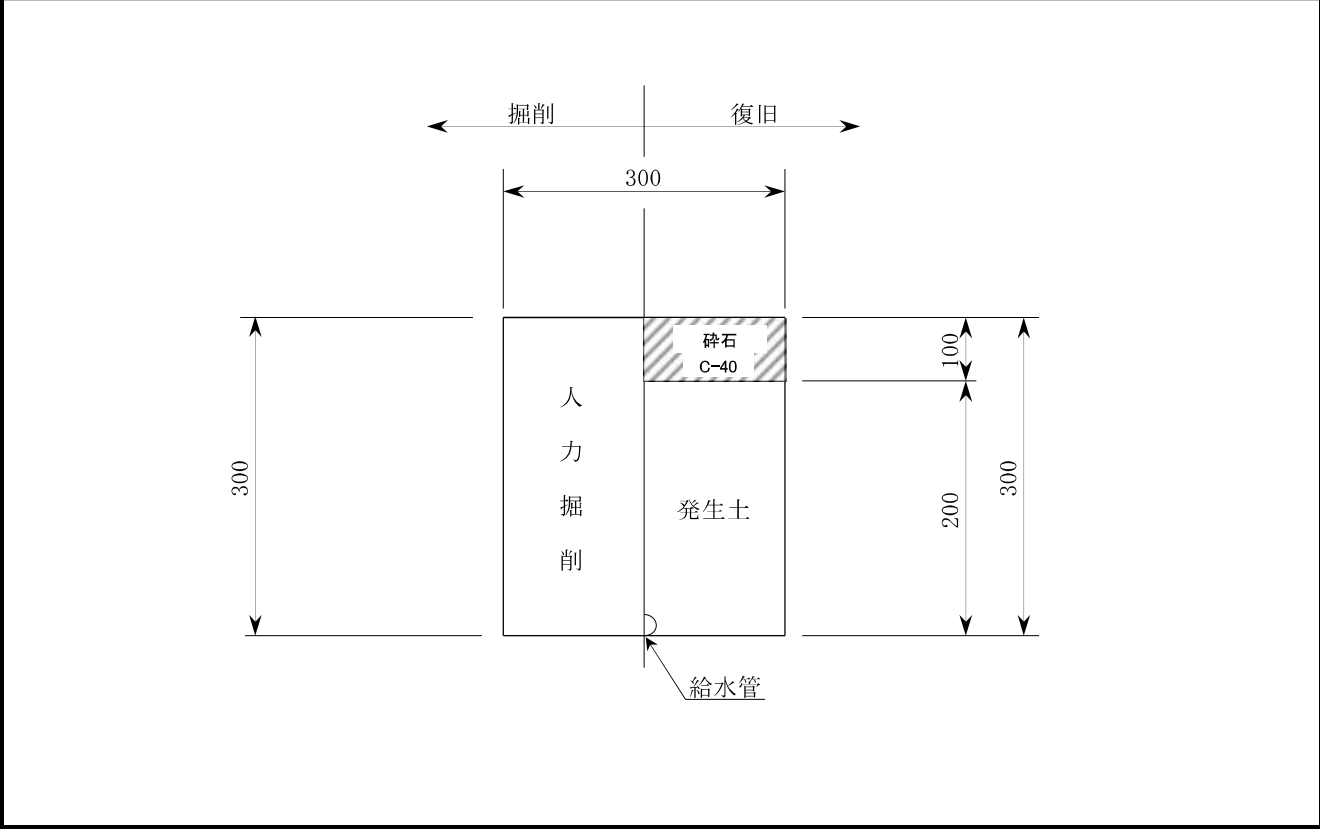
給水管延長 = 3.90 m

乙止水栓～メーター～既設管 掘削幅0.30 矢板無

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
人力掘削積込工	人力	$0.30 \times 0.30 \times 3.90 =$	0.35 m ³
人力埋戻工	発生土	$0.30 \times 0.20 \times 3.90 =$	0.23 m ³
残土処分工	機械積土砂 2t車	$0.35 - 0.23 =$	0.12 m ³
上層路盤工	碎石 t= 10cm	$0.30 \times 3.90 =$	1.17 m ²

略

図



仮設配管設置・撤去工事

仮設管布設延長表

G80A				
名 称	単位延長	管 路 長		備 考
		本数	延長	
直 管	4.00	37	148.00	
直 管	2.00	13	26.00	
直 管	1.00	18	18.00	
直 管	0.50	17	8.50	
直 管	0.30	21	6.30	
撤去用直管	0.25	2	0.50	
フレキ管	1.00	22	22.00	
エルボ90°	0.28	4	1.12	
エルボ45°	0.15	4	0.60	
チーズ80×50	0.23	2	0.46	
チーズ80×80	0.23	3	0.69	
ボールバルブ	0.27	4	1.08	
取出短管20	0.15	6	0.90	
取出短管25	0.15	1	0.15	
レギュレーター	0.19	2	0.38	
接続短管 S×F	0.16	2	0.32	
接続短管 U×U	0.02	1	0.02	
G型消火栓	0.00	1	0.00	
ストッパー	0.00	318	0.00	
給水ホース 20A	0.00	15	0.00	
給水ホース 25A	0.00	2	0.00	
バルブBOX	0.00	13	0.00	
消火栓BOX	0.00	1	0.00	
止水栓ハンドル	0.00	1	0.00	
フランジ接合材	0.00	2	0.00	
フランジ蓋	0.00	2	0.00	
チーズ80×80	0.09	3	0.27	計算用
				管路長－バルブ－取出短管
		計	235.29	233.16
G50A				
名 称	単位延長	平 面 長		備 考
		本数	延長	
直 管	4.00	1	4.00	
直 管	1.00	1	1.00	
直 管	0.50	2	1.00	
直 管	0.30	2	0.60	
フレキ管	1.00	5	5.00	
エルボ90°	0.21	4	0.84	
マルチジョイント	0.10	2	0.20	
ボールバルブ	0.21	4	0.84	
ストッパー	0.00	42	0.00	
バルブBOX	0.00	4	0.00	
チーズ80×50	0.08	2	0.16	計算用
				管路長－バルブ－取出短管
		計	13.64	12.80

仮設管材料集計

【G型80A】…レンタル期間120日間

φ 80

名 称	形状・寸法	単位	数 量	計	設計 数量
直管	80A×4.0m	本		37	37
直管	80A×2.0m	本		13	13
直管	80A×1.0m	本		18	18
直管	80A×0.5m	本		17	17
直管	80A×0.3m	本		21	21
撤去用直管	80A×0.25m	本		2	2
フレキ管	80A×1.0m	本		22	22
エルボ	80A×90°	個		4	4
エルボ	80A×45°	個		4	4
チーズ	80A×50A	個		2	2
チーズ	80A×80A	個		3	3
ボールバルブ	80A	基		4	4
取出短管	20A	個		6	6
取出短管	25A	個		1	1
レギュレーター	80A×50A	個		2	2
接続短管	S×F(フランジ)	個		2	2
接続短管	U×U	個		1	1
G型消火栓	80A×65(80A)(埋設用)	基		1	1
ストッパー	80A	個		318	318
給水ホース	20A×3.0m	本		15	15
給水ホース	25A×3.0m	本		2	2
バルブBOX		個	バルブ4個、給水7個、割T2個	13	13
消火栓BOX		個		1	1
止水栓ハンドル 埋設用		個		1	1

【G型80A】…レンタル期間120日間

[illegible]

【G型50A】…レンタル期間120日間

[illegible]

仮設設置工事 仮設配管労務

仮設設置工事 仮設配管労務

[illegible]

仮設配管労務

[illegible]

[illegible][illegible]

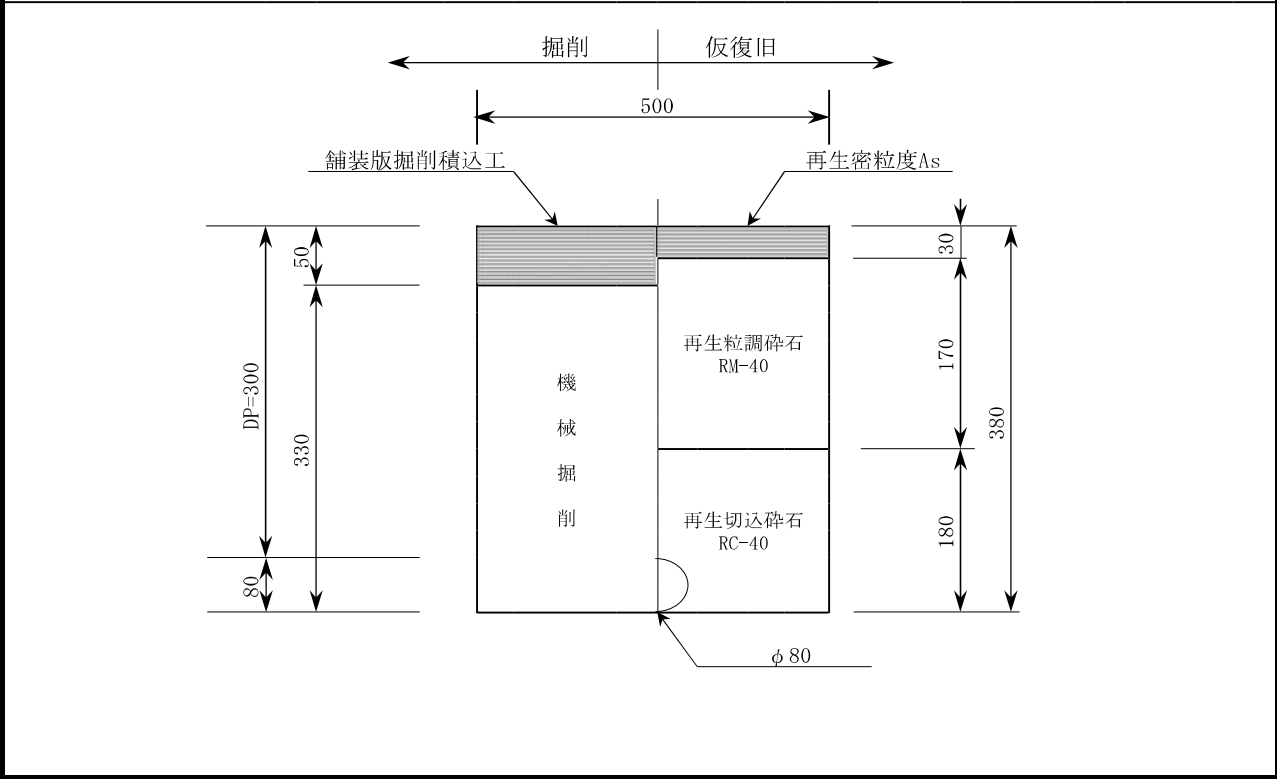
[illegible][illegible]

仮設管土工計算		No. 1	
(設置)		φ 80	延長 = 223.70 m
		DP=0.30	

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	223.70×2	$= 447.40 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	$0.20\text{m}^3/\text{トラック}$ As t=10cm以下	0.50×223.70	$= 111.85 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	$0.2\text{m}^3/\text{トラック}$	$0.50 \times 0.33 \times 223.70$	$= 36.91 \text{ m}^3$
機械埋戻工	$0.20\text{m}^3/\text{トラック}$ 砂質土		
残土処分工	機械積 As 4t車	$0.50 \times 0.05 \times 223.70$	$= 5.59 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	36.91	$= 36.91 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t=18cm	0.50×223.70	$= 111.85 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t=17cm	0.50×223.70	$= 111.85 \text{ m}^2$
舗装工	再生密粒度Asコン t=3cm	0.50×223.70	$= 111.85 \text{ m}^2$

略

図

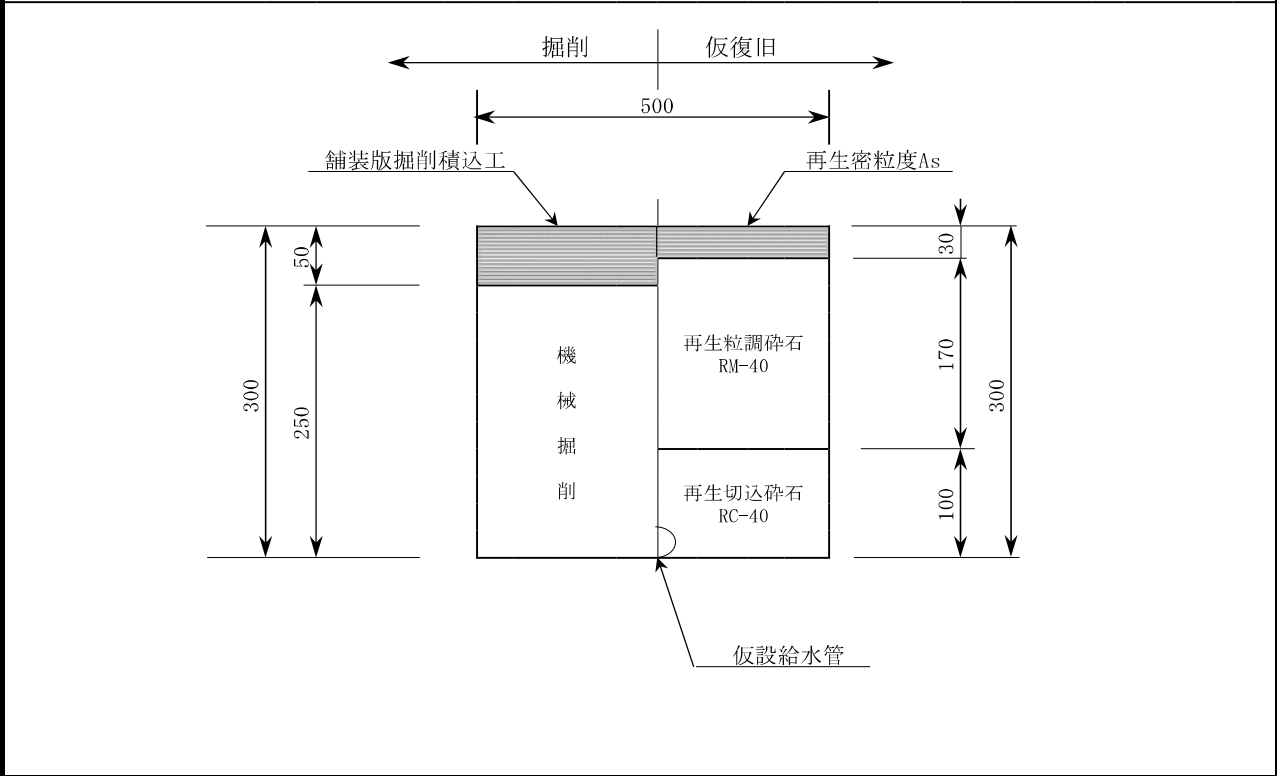


仮設管土工計算 (設置)		仮設給水	延長 = 45.40 m	No. 2
-----------------	--	------	--------------	-------

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	45.40×2	$= 90.80 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	$0.20\text{m}^3/\text{ハックホ}$ As t=10cm以下	0.50×45.40	$= 22.70 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	$0.2\text{m}^3/\text{ハックホ}$	$0.50 \times 0.25 \times 45.40$	$= 5.68 \text{ m}^3$
機械埋戻工	$0.20\text{m}^3/\text{ハックホ}$ 砂質土		
残土処分工	機械積 As 4t車	$0.50 \times 0.05 \times 45.40$	$= 1.14 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	5.68	$= 5.68 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t=10cm	0.50×45.40	$= 22.70 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t=17cm	0.50×45.40	$= 22.70 \text{ m}^2$
舗装工	再生密粒度Asコン t=3cm	0.50×45.40	$= 22.70 \text{ m}^2$

略

図



不断水割T字土工計算

延長 = 2.00 m

(設置)

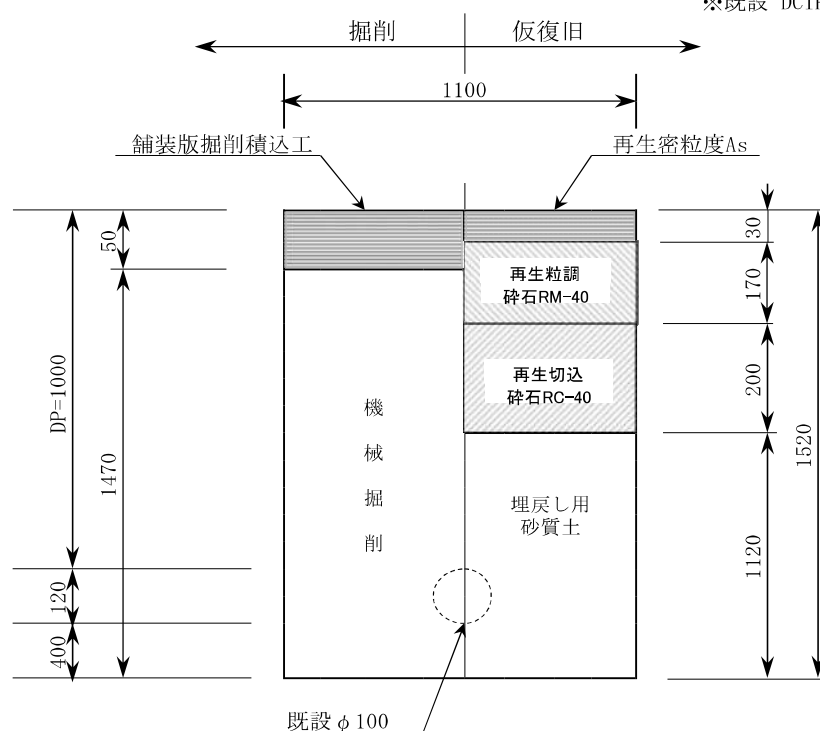
既設 DCIP φ 100

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	$2.00 \times 2 + 1.10 \times 2 =$	6.20 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホ As t=10cm以下	$1.10 \times 2.00 =$	2.20 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホ	$(1.10 \times 1.47 - 0.011) \times 2.00 =$	3.21 m ³
機械埋戻工	0.20m ³ ハックホ 砂質土	$(1.10 \times 1.12 - 0.011) \times 2.00 =$	2.44 m ³
残土処分工	機械積 As 4t車	$1.10 \times 0.05 \times 2.00 =$	0.11 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	3.21	3.21 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=20cm	$1.10 \times 2.00 =$	2.20 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=17cm	$1.10 \times 2.00 =$	2.20 m ²
舗装工	再生密粒度Asコン t=3cm	$1.10 \times 2.00 =$	2.20 m ²
土留工	軽量鋼矢板 H=2.00m	2.00	2.00 m

略

図

※既設 DCIP φ 100控除 0.011 m³



不断水割T字土工計算

延長 = 2.00 m

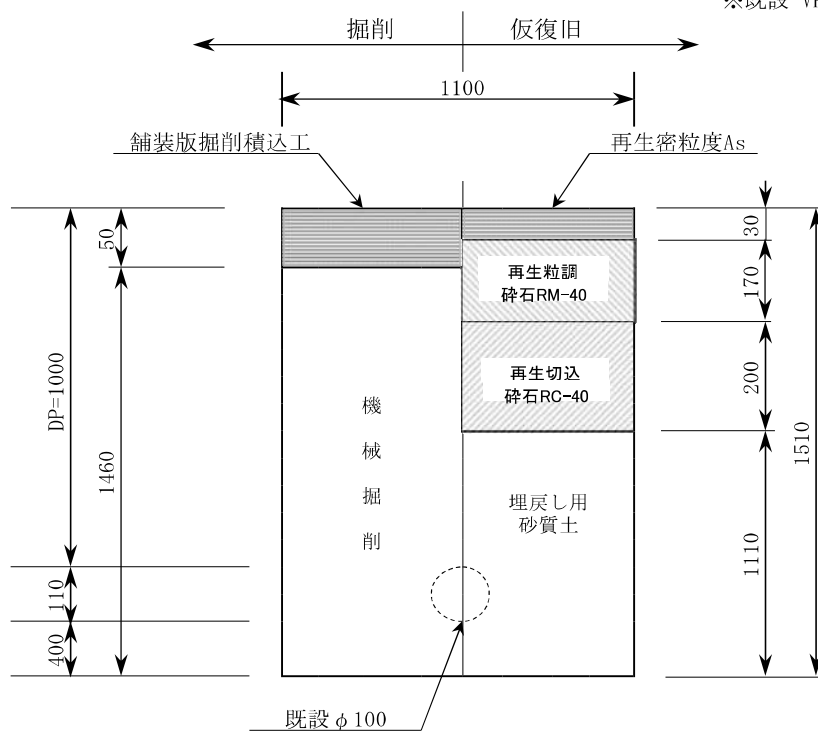
(設置)
既設 VP φ 100

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	$2.00 \times 2 + 1.10 \times 2 =$	6.20 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホ As t=10cm以下	$1.10 \times 2.00 =$	2.20 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホ	$(1.10 \times 1.46 - 0.01) \times 2.00 =$	3.19 m ³
機械埋戻工	0.20m ³ ハックホ 砂質土	$(1.10 \times 1.11 - 0.01) \times 2.00 =$	2.42 m ³
残土処分工	機械積 As 4t車	$1.10 \times 0.05 \times 2.00 =$	0.11 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	3.19	3.19 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=20cm	$1.10 \times 2.00 =$	2.20 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=17cm	$1.10 \times 2.00 =$	2.20 m ²
舗装工	再生密粒度Asコン t=3cm	$1.10 \times 2.00 =$	2.20 m ²
土留工	軽量鋼矢板 H=2.00m	2.00	2.00 m

略

図

※既設 VP φ 100控除 0.01 m³

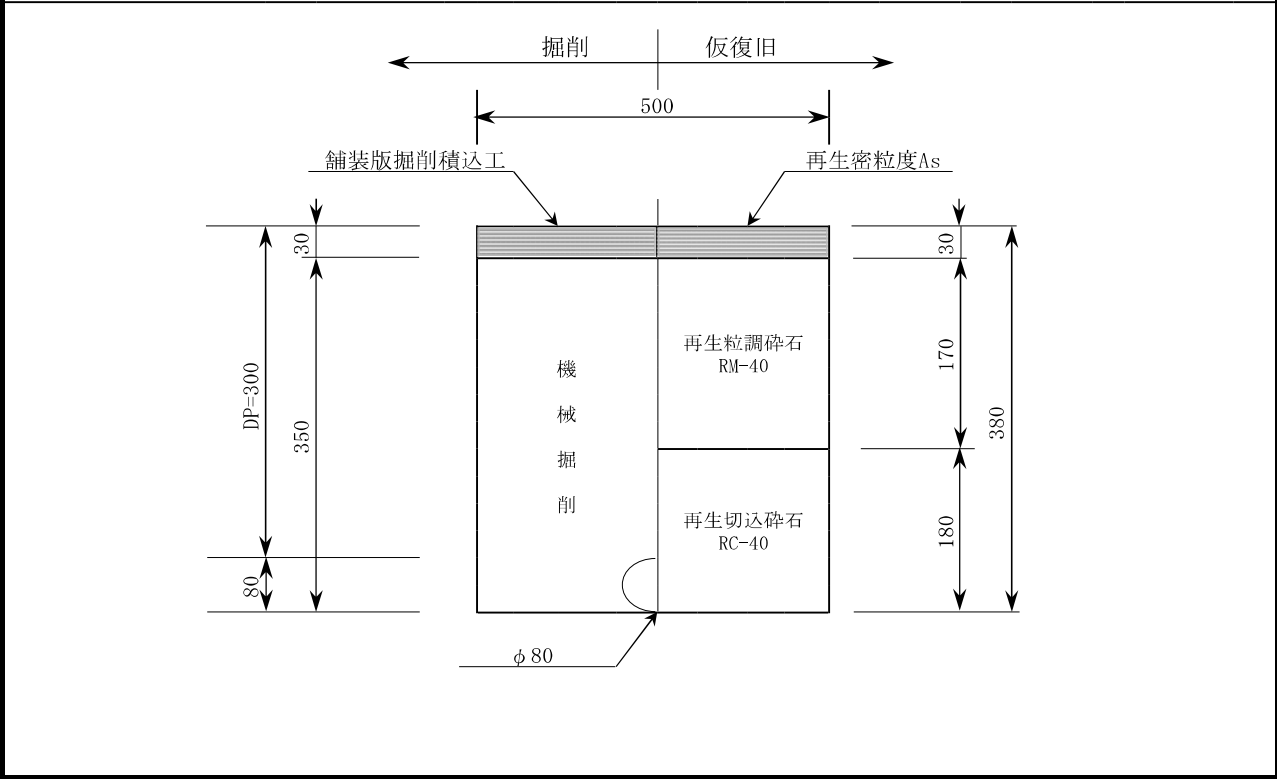


仮設管土工計算 (撤去)		φ 80	DP=0.30	延長 = 223.70 m	No. 5
-----------------	--	------	---------	---------------	-------

種 別	形状・寸法	算 式		数 量
舗装版切断工	厚15cm以下			
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホ As t=10cm以下	0.50 × 223.70	=	111.85 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホ	0.50 × 0.35 × 223.70	=	39.15 m ³
機械埋戻工	0.20m ³ ハックホ 砂質土			
残土処分工	機械積 As 4t車	0.50 × 0.03 × 223.70	=	3.36 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	39.15	=	39.15 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=18cm	0.50 × 223.70	=	111.85 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=17cm	0.50 × 223.70	=	111.85 m ²
舗装工	再生密粒度Asコン t=3cm	0.50 × 223.70	=	111.85 m ²

略

図

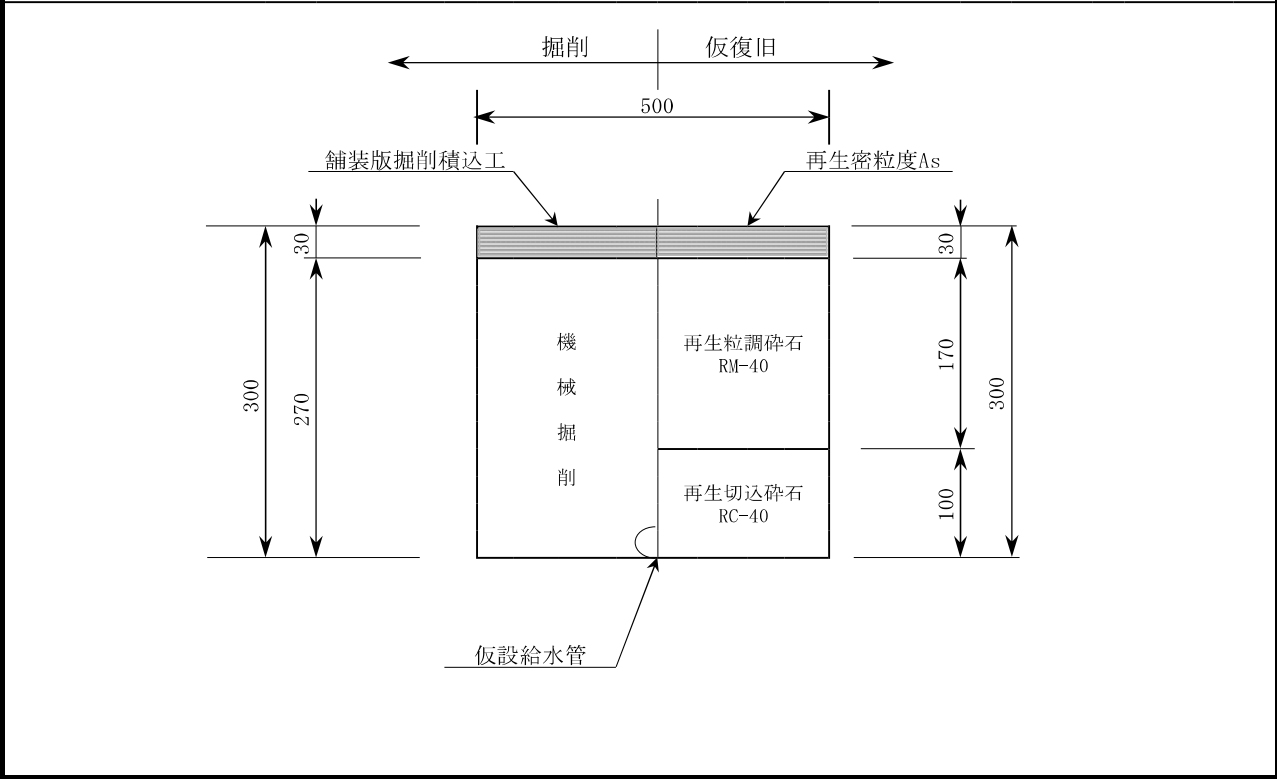


仮設管土工計算 (撤去)		仮設給水	延長 = 45.40 m	No. 6
-----------------	--	------	--------------	-------

種 別	形状・寸法	算 式		数 量
舗装版切断工	厚15cm以下			
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホ As t=10cm以下	0.50 × 45.40	=	22.70 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホ	0.50 × 0.27 × 45.40	=	6.13 m ³
機械埋戻工	0.20m ³ ハックホ 砂質土			
残土処分工	機械積 As 4t車	0.50 × 0.03 × 45.40	=	0.68 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	6.13	=	6.13 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=10cm	0.50 × 45.40	=	22.70 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=17cm	0.50 × 45.40	=	22.70 m ²
舗装工	再生密粒度Asコン t=3cm	0.50 × 45.40	=	22.70 m ²

略

図



撤去

既設管撤去工（夜間）

[illegible]

撤去土工延長集計表（夜間）

[illegible]

撤去土工集計表

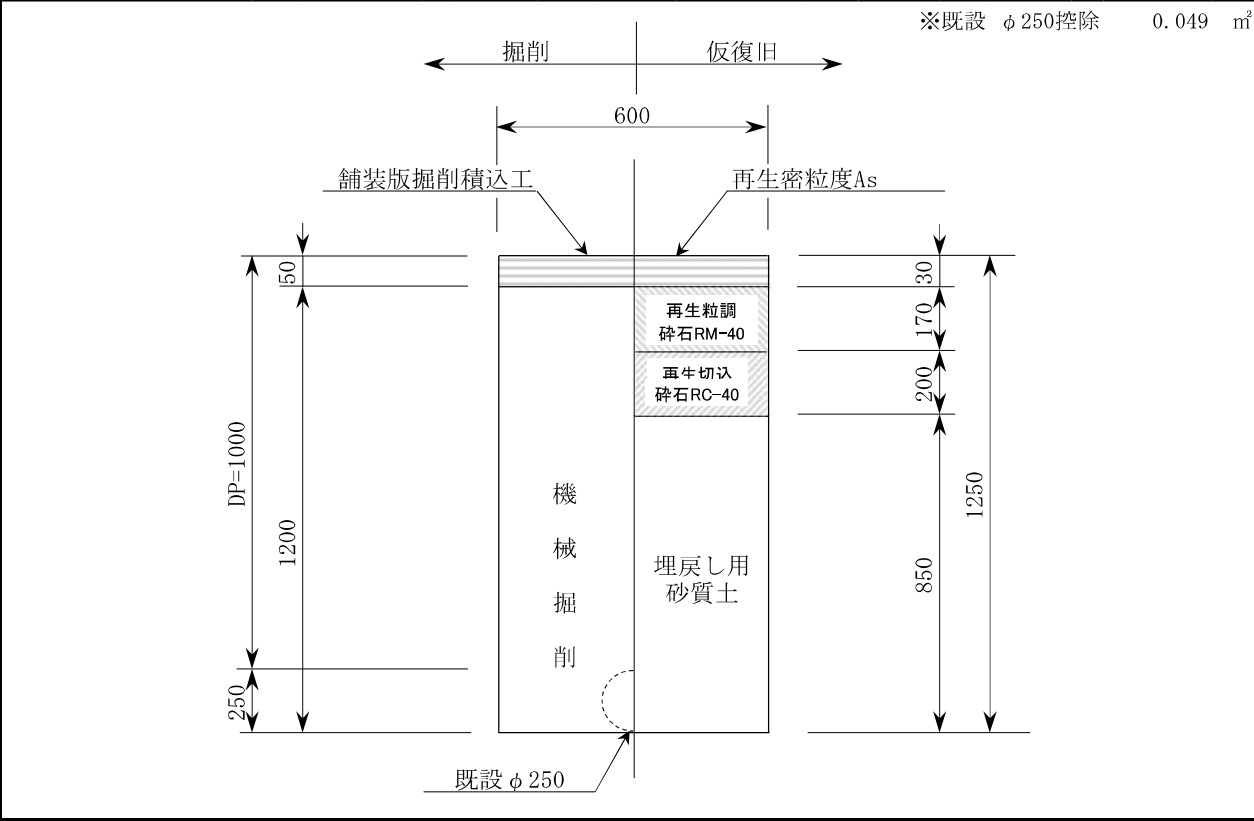
[illegible]

撤去土工計算 既設 φ 250	市道As舗装 DP=1.00	撤去部	延長 = 23.90 m	(夜間)	NO. 1
--------------------	-------------------	-----	--------------	------	-------

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	23.90×2	$= 47.80 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホ Ast=10cm以下	0.60×23.90	$= 14.34 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホ	$(0.60 \times 1.20 - 0.049) \times 23.90$	$= 16.04 \text{ m}^3$
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホ 砂質土	$0.60 \times 0.85 \times 23.90$	$= 12.19 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 23.90$	$= 0.72 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	16.04	$= 16.04 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.60×23.90	$= 14.34 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.60×23.90	$= 14.34 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	0.60×23.90	$= 14.34 \text{ m}^2$

略

図

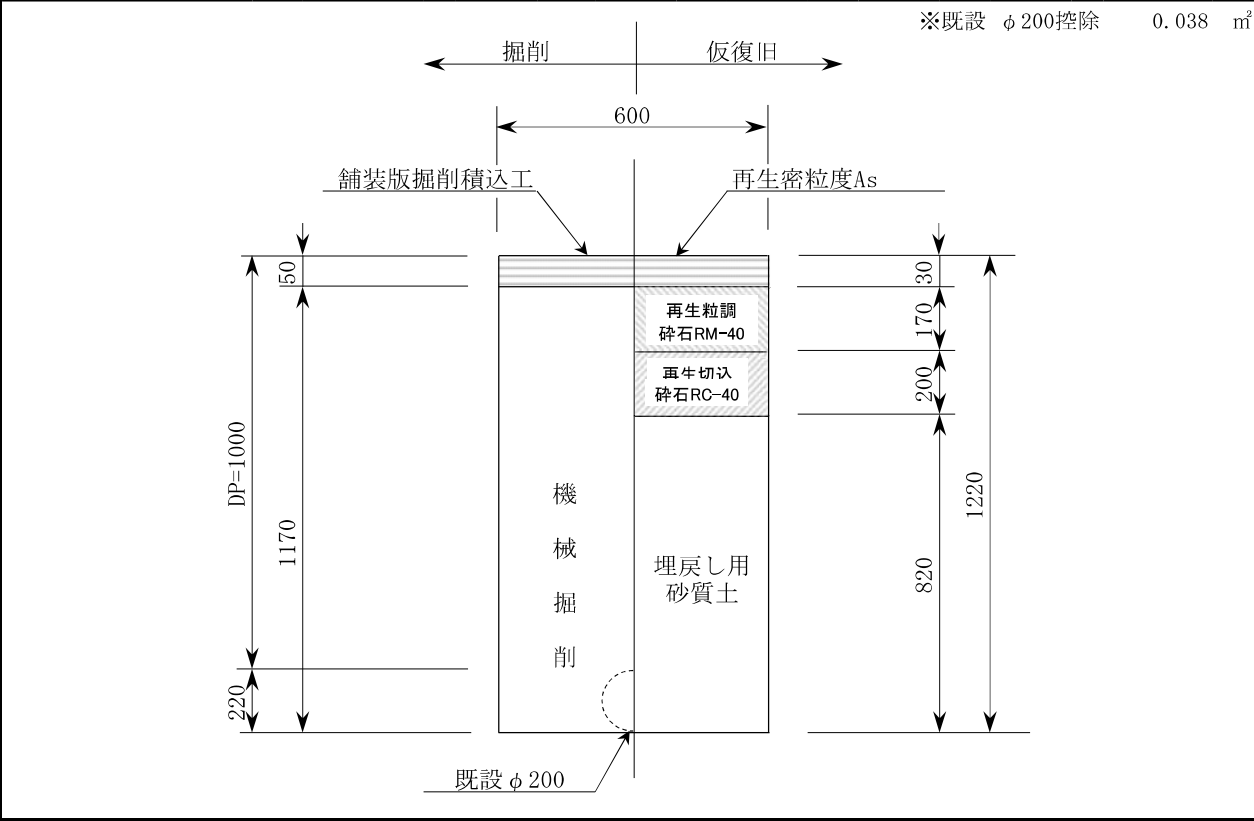


撤去土工計算 既設 φ 200	市道As舗装 DP=1.00	撤去部	延長 = 188.50 m	(夜間)	NO. 2
--------------------	-------------------	-----	---------------	------	-------

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	$188.50 \times 2 =$	377.00 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホ Ast=10cm以下	$0.60 \times 188.50 =$	113.10 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホ	$(0.60 \times 1.17 - 0.038) \times 188.50 =$	125.16 m ³
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホ 砂質土	$0.60 \times 0.82 \times 188.50 =$	92.74 m ³
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 188.50 =$	5.66 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	$125.16 =$	125.16 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	$0.60 \times 188.50 =$	113.10 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	$0.60 \times 188.50 =$	113.10 m ²
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	$0.60 \times 188.50 =$	113.10 m ²

略

図



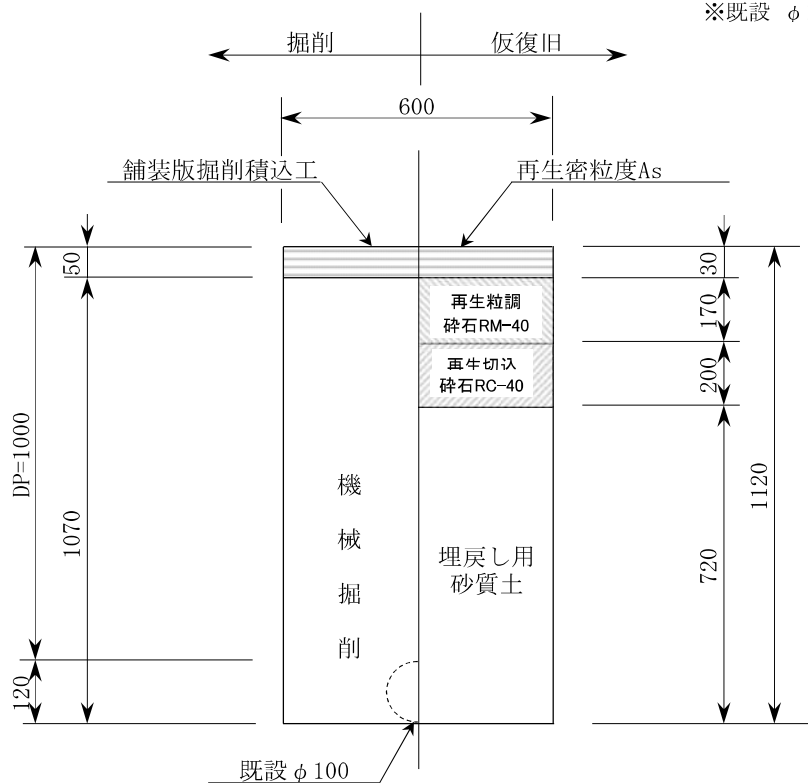
NO. 3

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	2.56×2	$= 5.12 \text{ m}$
舗装版直接掘削積込工	$0.20\text{m}^3/\text{ハックホ}$ Ast=10cm以下	0.60×2.56	$= 1.54 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	$0.2\text{m}^3/\text{ハックホ}$	$(0.60 \times 1.07 - 0.011) \times 2.56$	$= 1.62 \text{ m}^3$
機械埋戻工	$0.2\text{m}^3/\text{ハックホ}$ 砂質土	$0.60 \times 0.72 \times 2.56$	$= 1.11 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 2.56$	$= 0.08 \text{ m}^3$
残土処分工	機械積 土砂 4t車	1.62	$= 1.62 \text{ m}^3$
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	0.60×2.56	$= 1.54 \text{ m}^2$
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	0.60×2.56	$= 1.54 \text{ m}^2$
As舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	0.60×2.56	$= 1.54 \text{ m}^2$

略

义

※既設 $\phi 100$ 控除	0.011	m ²
-------------------	-------	----------------



単独撤去土工計算
既設 φ 100

市道As舗装
DP=1.00

撤去部

延長 = 197.36 m

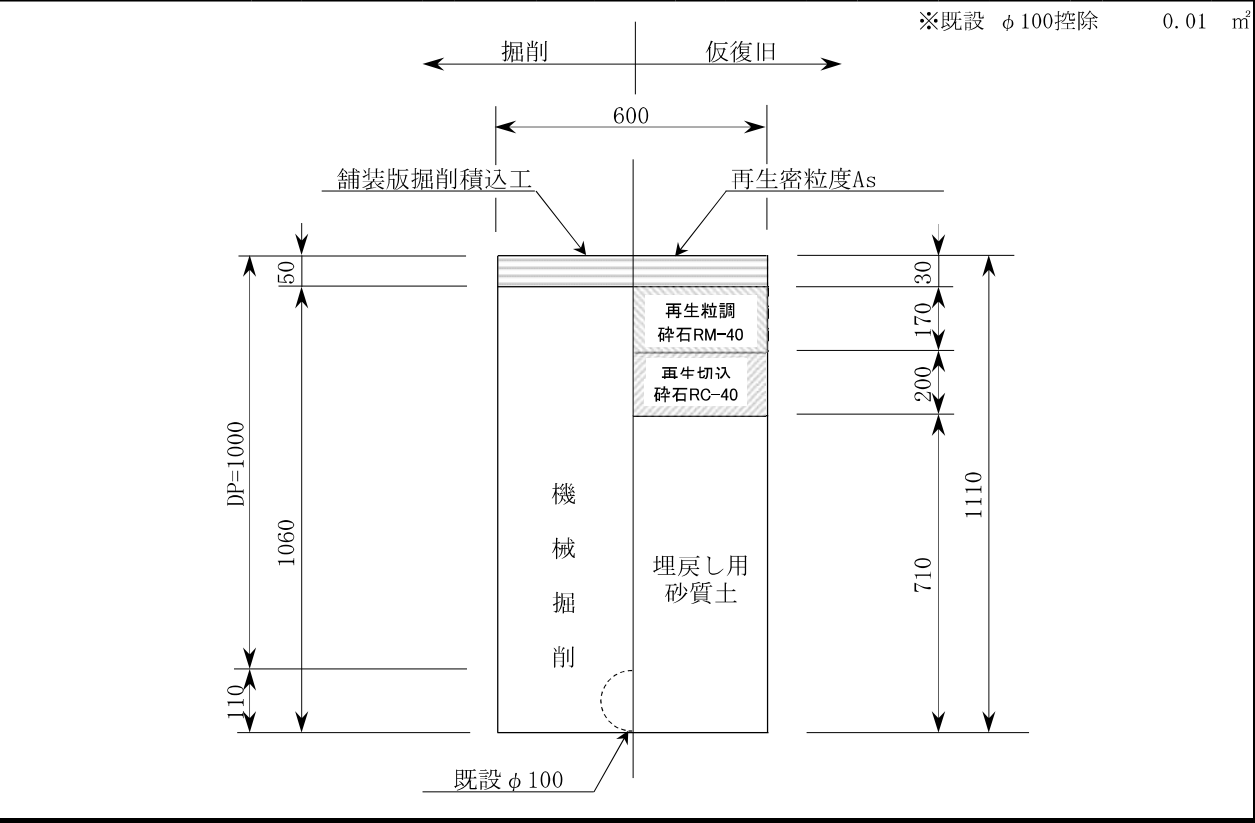
(夜間)

NO. 4

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	厚15cm以下	$197.36 \times 2 =$	394.72 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m ³ ハックホ Ast=10cm以下	$0.60 \times 197.36 =$	118.42 m ²
機械掘削積込工	0.2m ³ ハックホ	$(0.60 \times 1.06 - 0.010) \times 197.36 =$	123.55 m ³
機械埋戻工	0.2m ³ ハックホ 砂質土	$0.60 \times 0.71 \times 197.36 =$	84.08 m ³
残土処分工	機械積 AS 4t車	$0.60 \times 0.05 \times 197.36 =$	5.92 m ³
残土処分工	機械積 土砂 4t車	123.55 =	123.55 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t= 20cm	$0.60 \times 197.36 =$	118.42 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 17cm	$0.60 \times 197.36 =$	118.42 m ²
As舗装工	再生密粒度Asコン t= 3cm	$0.60 \times 197.36 =$	118.42 m ²

略

図



土留材賃料

軽量鋼矢板賃料算定-1

〔軽量鋼矢板〕

軽量鋼矢板(Ⅱ型) 矢板長2.0m 支保工 1 梁

・ 供用日数＝土留施工延長(m)÷日進量(m/日)×1.7(供用日数割増)

$$\begin{aligned} & \text{布設延長} && \text{1口当りの施工日数} \\ & = (\quad 5.10 \quad) \div 5.10 \times 1.7 \\ & \div 2 \quad \text{日} && \text{※供用日数は1日として考える} \end{aligned}$$

・ 軽量鋼矢板賃料（一口あたり標準施工延長は5.1mとする）

賃料＝(供用1日当り賃料×施工供用日数+1現場当り修理費及び損耗費×補正率)×1口当り重量

_____円

1口当り重量	$5.1(\text{m/口}) \div 0.25(\text{m/枚}) \times 2(\text{各面}) = 42(\text{枚})$ $42(\text{枚}) \times 2.0(\text{m}) \times 0.0118(\text{t/m}) = 0.991(\text{t})$
使用回数	1回
補正率	使用回数が2回以上の場合に適用

軽量鋼矢板運搬重量＝ 0.991t

〔支保材賃料〕

賃料＝アルミ腹起し賃料＋水圧式パイプサポート賃料＋水圧ポンプ賃料

_____円

アルミ製腹起 (120×120×2,000)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	$5.1(\text{m/口}) \div 2.0(\text{m/本}) \times 1(\text{段}) = 3(\text{本/片面})$ $3(\text{本/片面}) \times 2(\text{両面}) = 6(\text{本})$
	部材賃料	
水圧サポート (590～900)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	6(本) (腹起材と同数)
	部材賃料	
水圧ポンプ 15～19ℓ	1日当り賃料	円/台・日
	使用数量	1台
	部材賃料	

部 材	製品重量 (t)
軽量鋼矢板	$2.00\text{m} \times 0.0118\text{t/m} \times 42\text{枚} = 0.991\text{t}$
アルミ腹越	$18.60\text{kg/本} \times 6\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.112\text{t}$
水圧サポート	$15.60\text{kg/本} \times 6\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.094\text{t}$

軽量鋼矢板賃料算定-2

〔軽量鋼矢板〕

軽量鋼矢板(Ⅱ型) 矢板長2.0m 支保工 1 梁

・ 供用日数＝土留施工延長(m)÷日進量(m/日)×1.7(供用日数割増)

$$\begin{aligned} & \text{布設延長} && \text{1口当りの施工日数} \\ = & (4.20) \div 4.20 \times 1.7 \\ \div & 2 \text{ 日} && \text{※供用日数は1日として考える} \end{aligned}$$

・ 軽量鋼矢板賃料（一口あたり標準施工延長は4.2mとする）

賃料＝(供用1日当り賃料×施工供用日数+1現場当り修理費及び損耗費×補正率)×1口当り重量

_____円

1口当り重量	4.2(m/口)÷0.25(m/枚)×2(各面)＝ 34(枚) 34(枚)×2.0(m)×0.0118(t/m)＝ 0.802(t)
使用回数	1回
補正率	使用回数が2回以上の場合に適用

軽量鋼矢板運搬重量＝ 0.802t

〔支保材賃料〕

賃料＝アルミ腹起し賃料＋水圧式パイプサポート賃料＋水圧ポンプ賃料

_____円

アルミ製腹起 (120×120×2,000)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	4.2(m/口)÷2.0(m/本)×1(段)＝ 3(本/片面) 3(本/片面)×2(両面)＝ 6(本)
	部材賃料	
水圧サポート (590～900)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	6(本) (腹起材と同数)
	部材賃料	
水圧ポンプ 15～19ℓ	1日当り賃料	円/台・日
	使用数量	1台
	部材賃料	

部 材	製品重量 (t)
軽量鋼矢板	2.00m × 0.0118 t/m × 34枚 ＝ 0.802t
アルミ腹越	18.60kg/本 × 6本 ÷ 1,000kg/t ＝ 0.112t
水圧サポート	15.60kg/本 × 6本 ÷ 1,000kg/t ＝ 0.094t

軽量鋼矢板賃料算定-3

〔軽量鋼矢板〕

軽量鋼矢板(Ⅱ型) 矢板長2.5m 支保工 2 梁

・ 供用日数＝土留施工延長(m)÷日進量(m/日)×1.7(供用日数割増)

$$\begin{aligned} & \text{布設延長} && \text{1口当りの施工日数} \\ & = (\quad 6.00 \quad) \div 3.00 \times 1.7 \\ & \div 4 \quad \text{日} && \text{※供用日数は1日として考える} \end{aligned}$$

・ 軽量鋼矢板賃料（一口あたり標準施工延長は3mとする）

賃料＝(供用1日当り賃料×施工供用日数+1現場当り修理費及び損耗費×補正率)×1口当り重量

_____円

1口当り重量	$3.0(\text{m/口}) \div 0.25(\text{m/枚}) \times 2(\text{各面}) = 24(\text{枚})$ $24(\text{枚}) \times 2.5(\text{m}) \times 0.0118(\text{t/m}) = 0.708(\text{t})$
使用回数	$6.00(\text{m}) \div 3.0(\text{m/口}) = 2.0(\text{回})$
補正率	$1/2 \times (n+1)$ ※nは矢板の使用回数 $= 1.5$

軽量鋼矢板運搬重量＝ 0.708t

〔支保材賃料〕

賃料＝アルミ腹起し賃料＋水圧式パイプサポート賃料＋水圧ポンプ賃料

_____円

アルミ製腹起 (120×120×2,000)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	$3.0(\text{m/口}) \div 2.0(\text{m/本}) \times 2(\text{段}) = 4(\text{本/片面})$ $4(\text{本/片面}) \times 2(\text{両面}) = 8(\text{本})$
	部材賃料	
水圧サポート (590～900)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	8(本) (腹起材と同数)
	部材賃料	
水圧ポンプ 15～19ℓ	1日当り賃料	円/台・日
	使用数量	1台
	部材賃料	

部 材	製品重量 (t)
軽量鋼矢板	$2.50\text{m} \times 0.0118\text{t/m} \times 24\text{枚} = 0.708\text{t}$
アルミ腹越	$18.60\text{kg/本} \times 8\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.149\text{t}$
水圧サポート	$15.60\text{kg/本} \times 8\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.125\text{t}$

軽量鋼矢板賃料算定-4

〔軽量鋼矢板〕

軽量鋼矢板(Ⅱ型) 矢板長2.0m 支保工 1 梁

・ 供用日数＝土留施工延長(m)÷日進量(m/日)×1.7(供用日数割増)

$$\begin{aligned} & \text{布設延長} & \text{1口当りの施工日数} \\ = & (\quad 2.50 \quad) \div 2.50 \times 1.7 \\ \div & 2 \quad \text{日} & \text{※供用日数は1日として考える} \end{aligned}$$

・ 軽量鋼矢板賃料（一口あたり標準施工延長は2.5mとする）

賃料＝(供用1日当り賃料×施工供用日数+1現場当り修理費及び損耗費×補正率)×1口当り重量

_____ 円

1口当り重量	2.5(m/口)÷0.25(m/枚)×2(各面)＝ 20(枚) 20(枚)×2.0(m)×0.0118(t/m)＝ 0.472(t)
使用回数	1回
補正率	使用回数が2回以上の場合に適用

軽量鋼矢板運搬重量＝ 0.472t

〔支保材賃料〕

賃料＝アルミ腹起し賃料＋水圧式パイプサポート賃料＋水圧ポンプ賃料

_____ 円

アルミ製腹起 (120×120×2,000)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	2.5(m/口)÷2.0(m/本)×1(段)＝ 2(本/片面) 2(本/片面)×2(両面)＝ 4(本)
	部材賃料	
水圧サポート (1100～1800)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	4(本) (腹起材と同数)
	部材賃料	
水圧ポンプ 15～19ℓ	1日当り賃料	円/台・日
	使用数量	1台
	部材賃料	

部 材	製品重量 (t)
軽量鋼矢板	2.00m × 0.0118 t/m × 20枚 ＝ 0.472t
アルミ腹越	18.60kg/本 × 4本 ÷ 1,000kg/t ＝ 0.074t
水圧サポート	15.60kg/本 × 4本 ÷ 1,000kg/t ＝ 0.062t

軽量鋼矢板賃料算定-5

〔軽量鋼矢板〕

軽量鋼矢板(Ⅱ型) 矢板長2.0m 支保工 1 梁

・ 供用日数＝土留施工延長(m)÷日進量(m/日)×1.7(供用日数割増)

$$\begin{aligned} & \text{布設延長} && \text{1口当りの施工日数} \\ & = (\quad 1.90 \quad) \div 1.90 \times 1.7 \\ & \div 2 \quad \text{日} && \text{※供用日数は1日として考える} \end{aligned}$$

・ 軽量鋼矢板賃料（一口あたり標準施工延長は1.9mとする）

賃料＝(供用1日当り賃料×施工供用日数+1現場当り修理費及び損耗費×補正率)×1口当り重量

_____円

1口当り重量	$1.9(\text{m/口}) \div 0.25(\text{m/枚}) \times 2(\text{各面}) = 16(\text{枚})$ $16(\text{枚}) \times 2.0(\text{m}) \times 0.0118(\text{t/m}) = 0.378(\text{t})$
使用回数	1回
補正率	使用回数が2回以上の場合に適用

軽量鋼矢板運搬重量＝ 0.378t

〔支保材賃料〕

賃料＝アルミ腹起し賃料＋水圧式パイプサポート賃料＋水圧ポンプ賃料

_____円

アルミ製腹起 (120×120×2,000)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	$1.9(\text{m/口}) \div 2.0(\text{m/本}) \times 1(\text{段}) = 1(\text{本/片面})$ $1(\text{本/片面}) \times 2(\text{両面}) = 2(\text{本})$
	部材賃料	
水圧サポート (1100～1800)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	2(本) (腹起材と同数)
	部材賃料	
水圧ポンプ 15～19ℓ	1日当り賃料	円/台・日
	使用数量	1台
	部材賃料	

部 材	製品重量 (t)
軽量鋼矢板	$2.00\text{m} \times 0.0118\text{t/m} \times 16\text{枚} = 0.378\text{t}$
アルミ腹越	$18.60\text{kg/本} \times 2\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.037\text{t}$
水圧サポート	$15.60\text{kg/本} \times 2\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.031\text{t}$

〔軽量鋼矢板〕

軽量鋼矢板(Ⅱ型) 矢板長2.0m 支保工 1 梁

・ 供用日数＝土留施工延長(m)÷日進量(m/日)×1.7(供用日数割増)

$$= \frac{\text{布設延長}}{\text{1口当りの施工日数}} = \frac{2.20}{2.20} \times 1.7 = 2 \text{ 日} \quad \text{※供用日数は1日として考える}$$

・ 軽量鋼矢板賃料（一口あたり標準施工延長は2.2mとする）

賃料＝(供用1日当り賃料×施工供用日数+1現場当り修理費及び損耗費×補正率)×1口当り重量

_____ 円

1口当り重量	$2.2(\text{m/口}) \div 0.25(\text{m/枚}) \times 2(\text{各面}) = 18 \text{ (枚)}$ $18(\text{枚}) \times 2.0(\text{m}) \times 0.0118(\text{t/m}) = 0.425 \text{ (t)}$
使用回数	1回
補正率	使用回数が2回以上の場合に適用

軽量鋼矢板運搬重量＝ 0.425t

〔支保材賃料〕

賃料＝アルミ腹起し賃料＋水圧式パイプサポート賃料＋水圧ポンプ賃料

_____ 円

アルミ製腹起 (120×120×2,000)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	$2.2(\text{m/口}) \div 2.0(\text{m/本}) \times 1(\text{段}) = 2 \text{ (本/片面)}$ $2(\text{本/片面}) \times 2(\text{両面}) = 4 \text{ (本)}$
	部材賃料	
水圧サポート (1100～1800)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	4 (本) (腹起材と同数)
	部材賃料	
水圧ポンプ 15～19ℓ	1日当り賃料	円/台・日
	使用数量	1台
	部材賃料	

部 材	製品重量 (t)
軽量鋼矢板	$2.00\text{m} \times 0.0118 \text{ t/m} \times 18\text{枚} = 0.425\text{t}$
アルミ腹越	$18.60\text{kg/本} \times 4\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.074\text{t}$
水圧サポート	$15.60\text{kg/本} \times 4\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.062\text{t}$

軽量鋼矢板賃料算定-7

〔軽量鋼矢板〕

軽量鋼矢板(Ⅱ型) 矢板長2.0m 支保工 1 梁

・ 供用日数＝土留施工延長(m)÷日進量(m/日)×1.7(供用日数割増)

$$\begin{aligned} & \text{布設延長} && \text{1口当りの施工日数} \\ & = (4.00) \div 2.00 \times 1.7 \\ & \div 4 \text{ 日} && \text{※供用日数は1日として考える} \end{aligned}$$

・ 軽量鋼矢板賃料（一口あたり標準施工延長は2mとする）

賃料＝(供用1日当り賃料×施工供用日数+1現場当り修理費及び損耗費×補正率)×1口当り重量

_____円

1口当り重量	$2.0(\text{m/口}) \div 0.25(\text{m/枚}) \times 2(\text{各面}) = 16(\text{枚})$ $16(\text{枚}) \times 2.0(\text{m}) \times 0.0118(\text{t/m}) = 0.378(\text{t})$
使用回数	$4.00(\text{m}) \div 2.0(\text{m/口}) = 2.0 \text{ 回}$
補正率	$1/2 \times (n+1)$ ※nは矢板の使用回数 $= 1.5$

軽量鋼矢板運搬重量＝ 0.378t

〔支保材賃料〕

賃料＝アルミ腹起し賃料＋水圧式パイプサポート賃料＋水圧ポンプ賃料

_____円

アルミ製腹起 (120×120×2,000)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	$2.0(\text{m/口}) \div 2.0(\text{m/本}) \times 1(\text{段}) = 1(\text{本/片面})$ $1(\text{本/片面}) \times 2(\text{両面}) = 2(\text{本})$
	部材賃料	
水圧サポート (1100～1800)	1日当り賃料	円/本・日
	使用数量	2(本) (腹起材と同数)
	部材賃料	
水圧ポンプ 15～19ℓ	1日当り賃料	円/台・日
	使用数量	1台
	部材賃料	

部 材	製品重量 (t)
軽量鋼矢板	$2.00\text{m} \times 0.0118\text{t/m} \times 16\text{枚} = 0.378\text{t}$
アルミ腹越	$18.60\text{kg/本} \times 2\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.037\text{t}$
水圧サポート	$15.60\text{kg/本} \times 2\text{本} \div 1,000\text{kg/t} = 0.031\text{t}$

工旧復本装舖

鋪装本復旧 数量總括表

[illegible]

舗装本復旧 数量集計表－1

名 称	種 別	算 式	数 量	単位	摘要
本復旧面積	市道車道部 t=5cm	舗装復旧平面図より	= 620.16	m ²	昼間
	市道車道部 t=5cm	舗装復旧平面図より	= 1,174.39	m ²	夜間
仮復旧面積	市道車道部 t=5cm	GXφ200 土工集計表より	= 94.00		昼間
		GXφ100 土工集計表より	= 85.00		昼間
		GXφ100 土工集計表より	= 120.00		夜間
		GXφ75 土工集計表より	= 2.00		昼間
		仮設工 土工集計表より	= 138.95		昼間
		給水工 土工集計表より	= 22.00		昼間
		不断水割T字管 土工集計表より	= 3.00		昼間
		不断水仕切弁 土工集計表より	= 10.00		昼間
		撤去管 土工集計表より	= 247.00		夜間
		計	354.95	m ²	昼間
		計	367.00	m ²	夜間
影響面積	市道車道部 t=5cm	620.16 - 354.95	= 265.21	m ²	昼間
	市道車道部 t=5cm	1174.39 - 367.00	= 807.39	m ²	夜間
舗装切断工	As舗装版 t=15cm以下	市道車道部(t=5cm) 舗装復旧平面図より	= 12.92	m	昼間
舗装取壊し工	As舗装版、BH=0.28m ³ t=15cm以下	舗装復旧平面図より	= 620.16	m ²	昼間
		舗装復旧平面図より	= 1,174.39	m ²	夜間
不陸整正工	補足材 RM-40 t=2cm 施工幅1.8m以上 振動ロー	市道車道部	= 265.21	m ²	昼間
		市道車道部	= 807.39	m ²	夜間

舖裝本復旧 数量集計表-2

[illegible]

濁水処理計算書

濁水処理量の算出

①基本条件

舗装切断厚	濁水処理量	
	(m ³ /100m)	(m ³ /m)
t＝5cm	0.130	0.0013
t＝10cm	0.240	0.0024
t＝15cm	0.350	0.0035
t＝20cm	0.460	0.0046
t＝25cm	0.570	0.0057
t＝30cm	0.680	0.0068
t＝35cm	0.790	0.0079
t＝40cm	0.900	0.0090

※左表に該当しない場合

舗装厚＝, 左表り ^{舗装厚①} ^{舗装厚②} の値を基準に算出する。
濁水処理量② : m³/100m
濁水処理量① : m³/100m・・・※舗装厚5.0cm未満は空白となります

$$\begin{aligned}
 \text{濁水処理量} &= \frac{(\overset{\textcircled{2}}{\quad} - \overset{\textcircled{1}}{\quad}) \times \quad}{5} + \frac{\text{濁水処理量}\textcircled{2}}{\quad} = \\
 &= \text{ m}^3/100\text{m} \rightarrow \rightarrow \text{ m}^3/\text{m}
 \end{aligned}$$

舗装厚＝, 左表り ^{舗装厚①} ^{舗装厚②} の値を基準に算出する。
濁水処理量② : m³/100m
濁水処理量① : m³/100m・・・※舗装厚5.0cm未満は空白となります

$$\begin{aligned}
 \text{濁水処理量} &= \frac{(\overset{\textcircled{2}}{\quad} - \overset{\textcircled{1}}{\quad}) \times \quad}{5} + \frac{\text{濁水処理量}\textcircled{2}}{\quad} = \\
 &= \text{ m}^3/100\text{m} \rightarrow \rightarrow \text{ m}^3/\text{m}
 \end{aligned}$$

舗装厚＝, 左表り ^{舗装厚①} ^{舗装厚②} の値を基準に算出する。
濁水処理量② : m³/100m
濁水処理量① : m³/100m・・・※舗装厚5.0cm未満は空白となります

$$\begin{aligned}
 \text{濁水処理量} &= \frac{(\overset{\textcircled{2}}{\quad} - \overset{\textcircled{1}}{\quad}) \times \quad}{5} + \frac{\text{濁水処理量}\textcircled{2}}{\quad} = \\
 &= \text{ m}^3/100\text{m} \rightarrow \rightarrow \text{ m}^3/\text{m}
 \end{aligned}$$

②濁水処理量、台数の算出

〔舗装切断数量〕

種 別	舗装切断長(m)			
	t=5cm			
本設 φ 200	307.08			
本設 φ 100	671.14			
本設 φ 75	5.62			
割T字管	7.70			
不断水仕切弁	24.78			
給水	74.40			
仮設	550.60			
撤去	824.64			
本復旧	12.92			
計	2478.88			

〔濁水処理量〕

種 別	舗装切断長 A (m)	濁水処理量 B (m ³ /m)	総濁水処理量 A×B (m ³)
t=5cm	2478.88	0.0013	3.223
計			3.223

よって、上表より「濁水処理量」は 3.223m³ となる

〔濁水運搬台数〕 1台=1.666m³

$$3.223\text{m}^3 \div 1.666\text{m}^3/\text{台} = 1.935\text{台}$$

$$= \underline{\quad 2 \text{ 台} \quad}$$

処分費

現場発生品運搬

名 称	計 算 書	数 量
運搬重量		
残管（鑄鉄管）	※〔配管労務200〕より 0.240 t	0.240 t
残管（鑄鉄管）	※〔配管労務100〕より 0.160 t	0.160 t
残管（鑄鉄管）	※〔配管労務75〕より 0.031 t	0.031 t
撤去管（鑄鉄管）	※〔撤去労務〕より (φ250) 1.063 t	1.063 t
撤去管（鑄鉄管）	※〔撤去労務〕より (φ100) 0.048 t	0.048 t
撤去管（鋼管）	※〔撤去労務〕より (φ200) 5.674 t	5.674 t
撤去管（塩ビ管）	※〔撤去労務〕より (φ100) 0.707 t	0.707 t
仕切弁	※〔撤去労務〕より (φ100) 0.070 t	0.070 t
仕切弁筐	※〔撤去労務〕より 0.092 t	0.092 t
消火栓	※〔撤去労務〕より 0.026 t	0.026 t
消火栓室	※〔撤去労務〕より 0.168 t	0.168 t
収集運搬車両,回数	運搬車両 : 4t車 (8.279 ÷ 4.0 = 2.070)	3 回

残土処分工 アスファルト塊

名 称	計 算 書	数 量
配水管土工	※〔配水管土工集計表200〕より 4.700m ³	4.700 m ³
配水管土工	※〔配水管土工集計表150〕より 10.210m ³	10.210 m ³
配水管土工	※〔配水管土工集計表75〕より 0.080m ³	0.080 m ³
不断水土工	※〔不断水割T字管土工集計表〕より 0.170m ³	0.170 m ³
不断水土工	※〔不断水仕切弁工集計表〕より 0.470m ³	0.470 m ³
撤去土工	※〔撤去土工集計表〕より 12.380m ³	12.380 m ³
給水管土工	※〔給水管土工集計表〕より 1.120m ³	1.120 m ³
仮設管土工	※〔仮設管土工集計表〕より 10.990m ³	10.990 m ³
運搬量		40 m ³
処分量	40.00 × 2.35 m ³ /t	94 t

残土処分工 コンクリート塊

名 称	計 算 書	数 量
給水管土工	※〔給水管土工集計表〕より 0.220m ³	0.220 m ³
運搬量		0.2 m ³
処分量	0.20 × 2.35 m ³ /t	0.5 t

残土処分工 残土

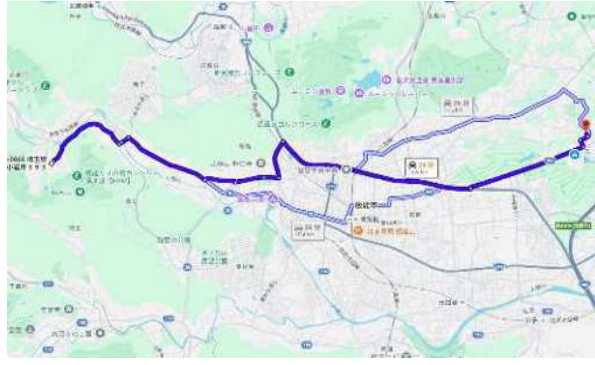
名 称	計 算 書	数 量
配水管土工	※〔配水管土工集計表200〕より	113.690 m ³
配水管土工	※〔配水管土工集計表100〕より	223.880 m ³
配水管土工	※〔配水管土工集計表75〕より	1.750 m ³
不断水土工	※〔不断水割Ｔ字管土工集計表〕より	5.420 m ³
不断水土工	※〔不断水簡易仕切弁土工集計表〕より	13.700 m ³
撤去土工	※〔撤去土工集計表〕より	266.370 m ³
給水管土工	※〔給水管土工集計表〕より	21.110 m ³
仮設管土工	※〔仮設管土工集計表〕より	92.030 m ³
運搬量		738 m ³
処分量		738 m ³

处分先

処分先

AS殻

住所：飯能市大字芦 荻場475
 名称：榊丸宮
 DID：あり
 距離：10.6 km



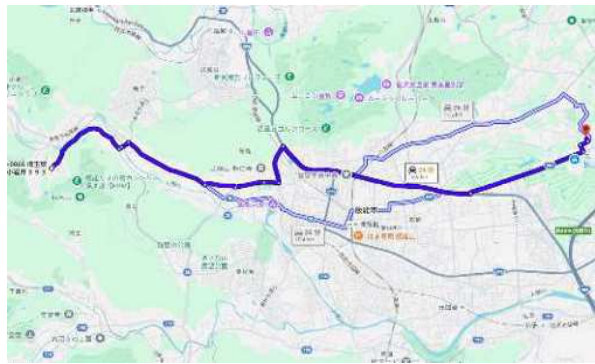
建設発生土

住所：青梅市成木5-1390
 名称：UCR(オ)
 DID：あり
 距離：10.6 km



CO殻

住所：飯能市大字芦 荻場475
 名称：榊丸宮
 DID：あり
 距離：10.6 km



現場発生品

住所：飯能市小岩井709-1
 名称：小岩井浄水場
 DID：あり
 距離：0.3 km



As汚水

住所：狭山市広瀬台2-12-13
 名称：大丸商事(株)
 DID：あり
 距離：14.4 km



日数計算

開削工事日数算定表

分類	工種	種別	規格	施工量		作業量		実日数	備考	夜間
新設管 GX φ 200	舗装版切断工	舗装版切断工	As t=15cm以下	340	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.263	
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As,Co t=10cm以下 (BH0.20㎡)	107	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.167	
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.20㎡	133	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.160	
	管布設工	管布設工	DIP φ 200	153.1	m		m/日		水道事業実務必携 P.51	
		管継手工(直管)	DIP φ 200	30	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	
		管継手工(異形管)	DIP φ 200	13	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	
		管継手工(G-Link)	DIP φ 200	23	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	
		管継手工(メカニカル)	DIP φ 200	2	口		口/日		水道事業実務必携 P.52	
		管継手工(メカニカル)特押	DIP φ 200	1	口		口/日		水道事業実務必携 P.52	
		鋳鉄管切断工(エンジンカッター)	DIP φ 200	17	口		口/日		水道事業実務必携 P.90	
		ポリエチレンスリーブ被覆	DIP φ 200	154.4	m		m/日		水道事業実務必携 P.60	
		管明示テープ	DIP φ 200	154.4	m		m/日		水道事業実務必携 P.63	
		管明示シート	DIP φ 200	154.4	m		m/日		水道事業実務必携 P.64	
	仕切弁設置工	鋳鉄製仕切弁設置工	φ 200	1	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.96	
		ねじ式弁筐設置工	1号	6	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.103	
	埋戻工	機械埋戻工	BH0.20㎡	89	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.162	
	舗装復旧工	表層工(1.4m以下)車・歩道	As t=5cm以下	107	㎡		㎡/日・層		水道事業実務必携 P.177	
		上層路盤工	1層 1.8m未満	214	㎡		㎡/日・層		水道事業実務必携 P.169	
		下層路盤工	1層 1.8m未満	107	㎡		㎡/日・層		水道事業実務必携 P.169	
新設管 GX φ 100	舗装版切断工	舗装版切断工	As t=15cm以下	671	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.263	
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As,Co t=10cm以下 (BH0.20㎡)	85	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.167	
				120	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.167	○
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.20㎡	93	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.160	
				131	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.160	○
	管布設工	管布設工	DIP φ 100	138.7	m		m/日		水道事業実務必携 P.51	
				195.5	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.51	○
		管継手工(直管)	DIP φ 100	32	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	
				50	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	○
		管継手工(異形管)	DIP φ 100	10	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	
				16	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	○
		管継手工(G-Link)	DIP φ 100	23	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	
				25	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	○
		管継手工(メカニカル)	DIP φ 100	2	口		口/日		水道事業実務必携 P.52	○
		鋳鉄管切断工(エンジンカッター)	DIP φ 100	18	口		口/日		水道事業実務必携 P.90	
				19	口		口/日		水道事業実務必携 P.90	○
		ポリエチレンスリーブ被覆	DIP φ 100	139.6	m		m/日		水道事業実務必携 P.60	
				197.5	m		m/日		水道事業実務必携 P.60	○
		管明示テープ	DIP φ 100	139.6	m		m/日		水道事業実務必携 P.63	
				197.5	m		m/日		水道事業実務必携 P.63	○
		管明示シート	DIP φ 100	139.6	m		m/日		水道事業実務必携 P.64	
				197.5	m		m/日		水道事業実務必携 P.64	○
	仕切弁設置工	鋳鉄製仕切弁設置工	φ 100以下	3	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.96	
				6	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.96	○
		ねじ式弁筐設置工	1号	3	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.103	
				6	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.103	○
	埋戻工	機械埋戻工	BH0.20㎡	62	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.162	
				87	㎡		㎡/日		水道事業実務必携 P.162	○
	舗装復旧工	表層工(1.4m以下)車・歩道	As t=5cm以下	85	㎡		㎡/日・層		水道事業実務必携 P.177	
				120	㎡		㎡/日・層		水道事業実務必携 P.177	○

開削工事日数算定表

分類	工種	種別	規格	施工量		作業量		実日数	備考	夜間
	舗装復旧工	上層路盤工	1層 1.8m未満	170	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
				240	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	○
		下層路盤工	1層 1.8m未満	85	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
				120	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	○
新設管 GX φ75	舗装版切断工	舗装版切断工	As t=15cm以下	6	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.263	
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As,Co t=10cm以下 (BH0.20m ²)	2	m ²		m ² /日		水道事業実務必携 P.167	
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.20m ³	2	m ³		m ³ /日		水道事業実務必携 P.160	
	管布設工	管布設工	DIP φ75以下	3.4	m		m/日		水道事業実務必携 P.51	
		管継手工(G-Link)	DIP φ75	1	口		口/日		水道事業実務必携 P.56	
		管継手工(メカニカル)特押	DIP φ75以下	3	口		口/日		水道事業実務必携 P.52	
		フランジ継手工	DIP φ75(80)	2	口		口/日		水道事業実務必携 P.54	
		鉗鉄管切断工(エンジンカッター)	DIP φ75	2	口		口/日		水道事業実務必携 P.90	
		ポリエチレンスリーブ被覆	DIP φ75以下	3.4	m		m/日		水道事業実務必携 P.60	
		管明示テープ	DIP φ75	3.4	m		m/日		水道事業実務必携 P.63	
		管明示シート	DIP φ75	3.4	m		m/日		水道事業実務必携 P.64	
	舗装復旧工	表層工(1.4m以下)車・歩道	As t=5cm以下	2	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.177	
		上層路盤工	1層 1.8m未満	4	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
		下層路盤工	1層 1.8m未満	2	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
既設管	既設管接続工	既設管接続工	既設接続箇所	2	箇所		箇所/日		過去の実績	
				2	箇所		箇所/日		過去の実績	○
不断水割 T字管	不断水連絡工 T字管	不断水割T字管設置工	φ250×φ200	1	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.62	
		不断水割T字管設置工	φ100×φ75	2	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.62	
簡易仕切弁	簡易仕切弁設置工	不断水簡易仕切弁設置工	φ250	1	箇所		箇所/日		小田原市水道局第13節	
		不断水簡易仕切弁設置工	φ200	1	箇所		箇所/日		小田原市水道局第13節	
		不断水簡易仕切弁設置工	φ100	2	箇所		箇所/日		小田原市水道局第13節	
消火栓	消火栓 設置工	消火栓設置工	φ75	1	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.99	○
		鉄蓋設置工	φ600(4号)	1	個		個/日		水道事業実務必携 P.101	○
		レジン製ボックス設置工	φ600 調整リングH=50	1	個		個/日		水道事業実務必携 P.101	○
		レジン製ボックス設置工	φ600 上部壁H=200	1	個		個/日		水道事業実務必携 P.101	○
		レジン製ボックス設置工	φ600 下部壁H=500	1	個		個/日		水道事業実務必携 P.101	○
		レジン製ボックス設置工	φ600 底板H=40	1	個		個/日		水道事業実務必携 P.101	○
給水管	舗装版切断工	舗装版切断工	As t=15cm以下	74	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.263	
		舗装版切断工	Co t=15cm以下	12	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.263	
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As,Co t=10cm以下 (BH0.10m ²)	22	m ²		m ² /日		水道事業実務必携 P.167	
	人力掘削工	掘削工	現場制約あり	2	m ³		m ³ /日		埼玉土木積算基準 P.152	
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.10m ³	22	m ³		m ³ /日		水道事業実務必携 P.160	
	分水栓建込み	サドル分水栓建込み	DIP φ100×φ50	2	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.190	
		サドル分水栓建込み	DIP φ100×φ25	1	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.190	
		サドル分水栓建込み	DIP φ100×φ20	11	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.190	
	コア取付	コア取付け工	φ50	2	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.190	
		コア取付け工	φ25	12	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.190	
	管布設工	硬質塩化ビニル管据付工	HIVP φ50	7.8	m		m/日		水道事業実務必携 P.82	
		TS継手工	HIVP φ50(1口当り)	14	口		口/日		水道事業実務必携 P.82	
		管切断工	HIVP φ50	12	口		口/日		水道事業実務必携 P.95	
		硬質塩化ビニル管据付工	HIVP φ20	22.1	m		m/日		水道事業実務必携 P.82	
		TS継手工	HIVP φ20(1口当り)	54	口		口/日		水道事業実務必携 P.82	
		管切断工	HIVP φ20	48	口		口/日		水道事業実務必携 P.95	
		管切断工	HIVP φ13	3	口		口/日		水道事業実務必携 P.95	
		ポリエチレン管据付工	PP φ25	2.2	m		m/日		水道事業実務必携 P.84	
		管切断工	PP φ25	2	口		口/日		水道事業実務必携 P.95	
		ポリエチレン管据付工	PP φ20	33.2	m		m/日		水道事業実務必携 P.84	

開削工事日数算定表

分類	工種	種別	規格	施工量		作業量		実日数	備考	夜間
		管切断工	PPφ20	22	口		口/日		水道事業実務必携 P.95	
		管明示シート	-	36.2	m		m/日		水道事業実務必携 P.64	
	止水栓	止水栓取付け工	PPφ25 筐含む	1	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.191	
		止水栓取付け工	PPφ20 筐含む	11	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.191	
		止水栓取付け工	PPφ50 筐含む	2	箇所		箇所/日		水道事業実務必携 P.191	
	ねじ込み接合	小口径管ねじ込み接合工	φ20	5	口		箇所/日		水道事業実務必携 P.66	
		小口径管ねじ込み接合工	φ13	3	口		箇所/日		水道事業実務必携 P.66	
	埋戻工	機械埋戻工	BH0.10m ³	14	m ³		m ³ /日		水道事業実務必携 P.162	
		人力埋戻工	現場制約あり	2	m ³		m ³ /日		埼玉土木積算基準 P.164	
	舗装復旧工	表層工(1.4m以下)車・歩道	As t=5cm以下	23	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.177	
		上層路盤工	1層 1.8m未満	48	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
		下層路盤工	1層 1.8m未満	23	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
		コンクリート工(宅内)	As t=10cm 幅員1.4m未満	0.22	m ²		m ² /日		埼玉土木積算基準 P.202	
仮設管仮給水布設工	舗装版切断工	舗装版切断工	As t=15cm以下	551	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.263	
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As,Co t=10cm以下 (BH0.20m ³)	139	m ²		m ² /日		水道事業実務必携 P.167	
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.20m ³	49	m ³		m ³ /日		水道事業実務必携 P.160	
	仮設管	ステンレス鋼管布設工	G型 80A	233.2	m		m/日		見積歩掛	
		ステンレス鋼管布設工	G型 50A	12.8	m		m/日		見積歩掛	
		ステンレス鋼管継手工	G型 80A	159	口		口/日		見積歩掛	
	仮設管	ステンレス鋼管継手工	G型 50A	21	口		口/日		見積歩掛	
		取出し短管設置工	G型 80A	7	基		基/日		見積歩掛	
		仮設バルブ設置工	G型 80A	4	基		基/日		見積歩掛	
		仮設バルブ設置工	G型 50A	4	基		基/日		見積歩掛	
		仮設消火栓設置工	G型 単口 継手含まない	1	基		基/日		見積歩掛	
		給水ホース布設工	20A L=3.0m,1.5m	15	本		本/日		見積歩掛	
		給水ホース布設工	25A L=3.0m,1.5m	2	本		本/日		見積歩掛	
		マルチジョイント継手工	G型 50A	2	口		口/日		見積歩掛	
	埋戻工	機械埋戻工	BH0.20m ³	5	m ³		m ³ /日		水道事業実務必携 P.162	
	舗装復旧工	表層工(1.4m以下)車・歩道	As t=5cm以下	139	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.177	
		上層路盤工	1層 1.8m未満	278	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
		下層路盤工	1層 1.8m未満	139	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As,Co t=10cm以下 (BH0.20m ³)	135	m ²		m ² /日		水道事業実務必携 P.167	
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.20m ³	45	m ³		m ³ /日		水道事業実務必携 P.160	
	仮設管	ステンレス鋼管撤去工	G型 80A	233.2	m		m/日		見積歩掛	
		ステンレス鋼管撤去工	G型 50A	12.8	m		m/日		見積歩掛	
		ステンレス鋼管取外工	G型 80A	159	口		口/日		見積歩掛	
		ステンレス鋼管取外工	G型 50A	21	口		口/日		見積歩掛	
		取出し短管取外工	G型 80A	7	基		基/日		見積歩掛	
		仮設バルブ取外工	G型 80A	4	基		基/日		見積歩掛	
		仮設バルブ取外工	G型 50A	4	基		基/日		見積歩掛	
		仮設消火栓取外工	G型 単口 継手含まない	1	基		基/日		見積歩掛	
		給水ホース撤去工	20A L=3.0m,1.5m	15	本		本/日		見積歩掛	
		給水ホース撤去工	25A L=3.0m,1.5m	2	本		本/日		見積歩掛	
		マルチジョイント取外工	G型 50A	2	口		口/日		見積歩掛	
	舗装復旧工	表層工(1.4m以下)車・歩道	As t=5cm以下	135	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.177	
		上層路盤工	1層 1.8m未満	270	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
		下層路盤工	1層 1.8m未満	135	m ²		m ² /日・層		水道事業実務必携 P.169	
既設管撤去工	舗装版切断工	舗装版切断工	As t=15cm以下	825	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.263	○
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As,Co t=10cm以下 (BH0.20m ³)	247	m ²		m ² /日		水道事業実務必携 P.167	○
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.20m ³	266	m ³		m ³ /日		水道事業実務必携 P.160	○
	鋳鉄管	撤去管吊上げ積込み(機械)	φ250	23.9	m		m/日		水道事業実務必携 P.106	○

開削工事日数算定表

分類	工種	種別	規格	施工量		作業量		実日数	備考	夜間
		撤去管吊上げ積込み(機械)	φ 100	2.6 m		m/日			水道事業実務必携 P.106	○
		ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断	φ 250	4 口		口/日			水道事業実務必携 P.104	○
		ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断	φ 100	1 口		口/日			水道事業実務必携 P.104	○
	硬質塩化ビニル管	撤去管吊上げ積込み(人力)	φ 100	197.4 m		m/日			水道事業実務必携 P.106	○
		硬質塩化ビニル管切断	φ 100	33 口		口/日			水道事業実務必携 P.104	○
	鋼管	撤去管吊上げ積込み(機械)	φ 200	188.5 m		m/日			水道事業実務必携 P.106	○
		鋼管切断	φ 200	32.0 口		口/日			水道事業実務必携 P.104	○
	消火栓弁筐	消火栓筐撤去工	飯能市型筐(角型)鋳鉄製 600×500	1.0 個		個/日			水道事業実務必携 P.100	○
		仕切弁筐撤去工	飯能市型筐 1号 φ 250	2.0 個		個/日			水道事業実務必携 P.103	○
	埋戻工	機械埋戻工	BH0.20m ³	190 m ³		m ³ /日			水道事業実務必携 P.162	○
	舗装復旧工	表層工(1.4m以下)車・歩道	As t=5cm以下	247 m ²		m ² /日・層			水道事業実務必携 P.177	○
		上層路盤工	1層 1.8m未満	494 m ²		m ² /日・層			水道事業実務必携 P.169	○
		下層路盤工	1層 1.8m未満	247 m ²		m ² /日・層			水道事業実務必携 P.169	○
仮設工	土留工(設置)	軽量鋼矢板建込み工	H=2.00m以下(両側分)	14.8 m		m/日			水道事業実務必携 P.47	
				5.1 m		m/日			水道事業実務必携 P.47	○
		軽量鋼矢板建込み工	H=2.50m以下(両側分)	6.0 m		m/日			水道事業実務必携 P.47	
				14.8 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
		軽量金属設置工	1段(腹起し材)	5.1 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	○
				6.0 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
		軽量金属設置工	2段(腹起し材)	6.0 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
				14.8 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
		水圧式パイプサポート設置工	1段(切梁材)	5.1 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	○
				6.0 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
	土留工(引抜)	軽量鋼矢板引抜き工	H=2.00m以下(両側分)	14.8 m		m/日			水道事業実務必携 P.47	
				5.1 m		m/日			水道事業実務必携 P.47	○
		軽量鋼矢板引抜き工	H=2.50m以下(両側分)	6.0 m		m/日			水道事業実務必携 P.47	
				14.8 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
		軽量金属撤去工	1段(腹起し材)	5.1 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	○
				6.0 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
		軽量金属撤去工	2段(腹起し材)	6.0 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
				14.8 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
		水圧式パイプサポート撤去工	1段(切梁材)	5.1 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	○
				6.0 m		m/日			水道事業実務必携 P.49	
舗装工	舗装版切断工	舗装版切断工	As t=15cm以下	13 m		m/日			埼玉土木積算基準 P.263	
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As,Co t=10cm以下(BH0.2m ³)	620 m ²		m ² /日			水道事業実務必携 P.167	
				1174 m ²		m ² /日			水道事業実務必携 P.167	○
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.20m ³	7 m ³		m ³ /日			水道事業実務必携 P.160	
				7 m ³		m ³ /日			水道事業実務必携 P.160	○
	舗装復旧工	表層工(3.0m超)	As t=7cm以下 車道	620 m ²		m ² /日・層			埼玉土木積算基準 P.249	
				1174 m ²		m ² /日・層			埼玉土木積算基準 P.249	○
	区画線工	区画線工	実線 W=15cm 供用	22 m		m/日			埼玉土木積算基準 P.3 IV	
		区画線工	矢印・記号・文字 供用	6 m		m/日			埼玉土木積算基準 P.3 IV	
合計									昼間	
									夜間	
交通誘導員A		75日 × 1人 = 75人						75	昼間	
		51日 × 1人 = 51人						51	夜間	
交通誘導員B		75日 × 1人 = 75人						75	昼間	
		51日 × 1人 = 51人						51	夜間	