

令和4年度
真木地区簡易水道施設整備工事（第1工区）

数量計算書

大月市役所 産業建設部 地域整備課

真木地区簡易水道施設整備工事（第1工区）

数量計算書 目次

1. 桑西水源場内配管工
 - 1-1. 場内配管材料・労務
 - 1-2. 場内配管土工
2. 桑西水源場内整備工
3. 桑西配水池場内配管工
 - 3-1. 場内配管材料・労務
 - 3-2. 場内配管土工
4. 配水管布設工
 - 4-1. 配水管材料・労務
 - 4-2. 配水管土工
5. 桑西第2減圧弁設置工
 - 5-1. 材料・労務
 - 5-2. 土工
6. 桑西橋添架管設置工
 - 6-1. 材料・労務
7. 大渡戸橋添架管設置工
 - 7-1. 材料・労務
8. 交通誘導員
 - 8-1. 交通誘導員

1. 桑西水源 場内配管工

1-1. 場内配管材料・労務

HPPE ϕ 150[illegible]

切管調整表 配水用 HPPE管 L=5.0m

切管調整表

配水用HPL管 L=0.0m

		(φ150)							
甲切管		乙切管					計	残管	切断工
(接合井排水管・越流管)									
1		3.26	1.39				4.65 m	0.35 m	2 口
2		4.50					4.50 m	0.50 m	1 口
3		1.08	0.59	0.64	0.43	0.43	3.17 m	1.83 m	5 口
4		3.01	0.42	0.57	0.43		4.43 m	0.57 m	4 口
5		4.13	0.43				4.56 m	0.44 m	2 口
6		4.50	0.50				5.00 m		1 口
合 計		本数 (φ150×5,000) 直管 = 6 本 受口付直管 = 本					26.31 m	3.69 m	15 口
合 計		本数 (φ150×5,000) 直管 = 本 受口付直管 = 本							

HPPE ϕ 100

材料延長	
計	32.72
図面延長	32.72

切管調整表 配水用 HPPE管 L=5.0m

切管調整表

配水用PPH管 L=0.0m

		(φ100)											
		甲切管		乙切管				計		残管		切断工	
(導水管)													
1		3.00	0.86				3.86 m	1.14 m	2 口				
2		3.54	0.79				4.33 m	0.67 m	2 口				
3		4.39					4.39 m	0.61 m	1 口				
4		2.74	0.86				3.60 m	1.40 m	2 口				
5		2.68	0.84				3.52 m	1.48 m	2 口				
合 計		本数 (φ100×5,000) 直管 = 5 本 受口付直管 = 本						19.70 m	5.30 m	9 口			
合 計		本数 (φ100×5,000) 直管 = 本 受口付直管 = 本											

HPPE ϕ 75[illegible]

切管調整表 配水用 HPPE管 L=5.0m

		(φ 75)							
甲切管		乙切管					計	残管	切断工
(1～3号導水管)									
1		4. 24	0. 60				4. 84 m	0. 16 m	2 口
2		3. 33	1. 00	0. 60			4. 93 m	0. 07 m	3 口
3		2. 73	1. 73				4. 46 m	0. 54 m	2 口
4		4. 07	0. 90				4. 97 m	0. 03 m	2 口
5		2. 73	0. 83	0. 90			4. 46 m	0. 54 m	3 口
6		2. 48	1. 05	0. 74	0. 43		4. 70 m	0. 30 m	4 口
7		4. 60	0. 35				4. 95 m	0. 05 m	2 口
8		2. 73	0. 60	0. 60	1. 03		4. 96 m	0. 04 m	4 口
9		2. 50	0. 65	0. 60	0. 60		4. 35 m	0. 65 m	4 口
10		4. 77					4. 77 m	0. 23 m	1 口
11		1. 39	1. 03	1. 63	0. 60		4. 65 m	0. 35 m	4 口
合 計		本数 (φ 75×5, 000) 直管 = 11 本 受口付直管 = 1 本					52. 04 m	2. 96 m	31 口
合 計		本数 (φ 75×5, 000) 直管 = 本 受口付直管 = 本							

配水管労務 HPPE $\phi 150$

[illegible]

配水管労務 HPPE $\phi 100$

[illegible]

配水管勞務 HPPE $\phi 75$

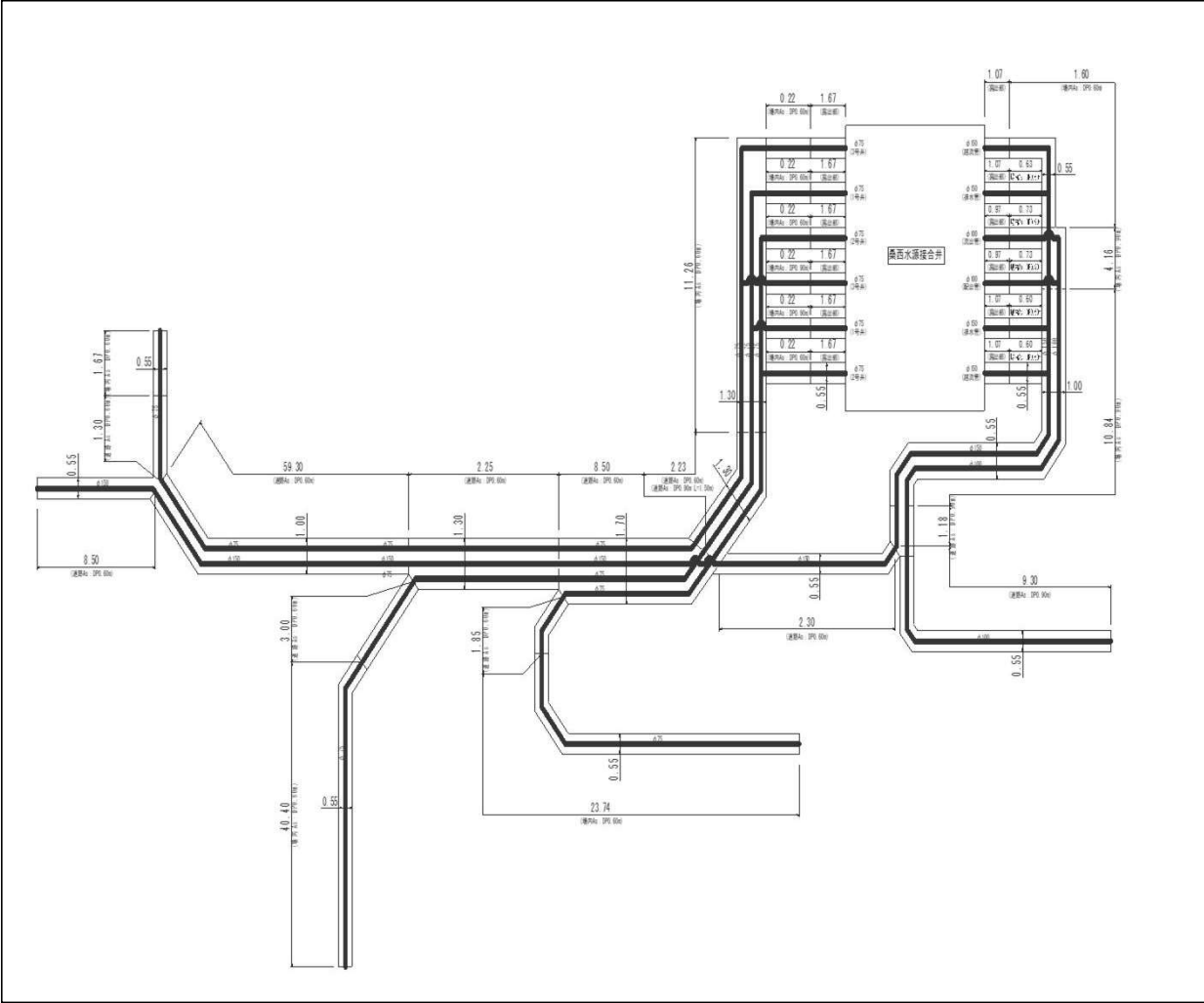
[illegible]

1-2. 場内配管土工

延長集計表

タイプ	施工 区分	種別	舗装	口径	土被り	掘削延長							延長 計
①	機械	場内	AS	φ 75	0.60	0.22	0.22	0.22	0.22	23.74	40.40	1.67	66.69
②	機械	場内	AS	φ 75	0.90	0.22	0.22						0.44
③	機械	場内	AS	φ 100	0.90	0.73	0.73						1.46
④	機械	場内	AS	φ 150	0.60	1.60	0.63	0.60	0.60				3.43
⑤	機械	場内	AS	φ 150 φ 100	0.60 0.90	10.84	4.16						15.00
⑥	機械	場内	AS	φ 75×3条	0.60	11.26							11.26
⑦	機械	林道	AS	φ 75	0.60	1.85	3.00	1.30					6.15
⑧	機械	林道	AS	φ 100	0.90	9.30							9.30
⑨	機械	林道	AS	φ 150	0.60	8.50	2.30						10.80
⑩	機械	林道	AS	φ 150 φ 75	0.60 0.60	59.30							59.30
⑪	機械	林道	AS	φ 150 φ 100	0.60 0.90	1.18							1.18
⑫	機械	林道	AS	φ 75×3条	0.60	0.73							0.73
⑬	機械	林道	AS	φ 75×2条 φ 75	0.90 0.60	1.50							1.50
⑭	機械	林道	AS	φ 150 φ 75×2条	0.60 0.60	2.25							2.25
⑮	機械	林道	AS	φ 150 φ 75×3条	0.60 0.60	18.50							18.50

土工概略図



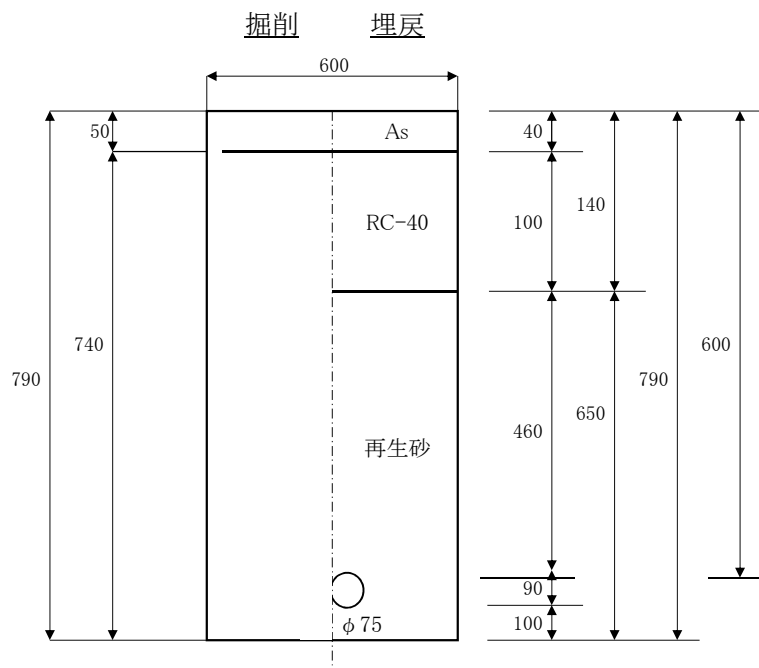
土工總括表

[illegible]

土工数量計算書

施工延長 L= 66.69 m
As舗装 HPPE φ 75
土被り=0.6 m

①

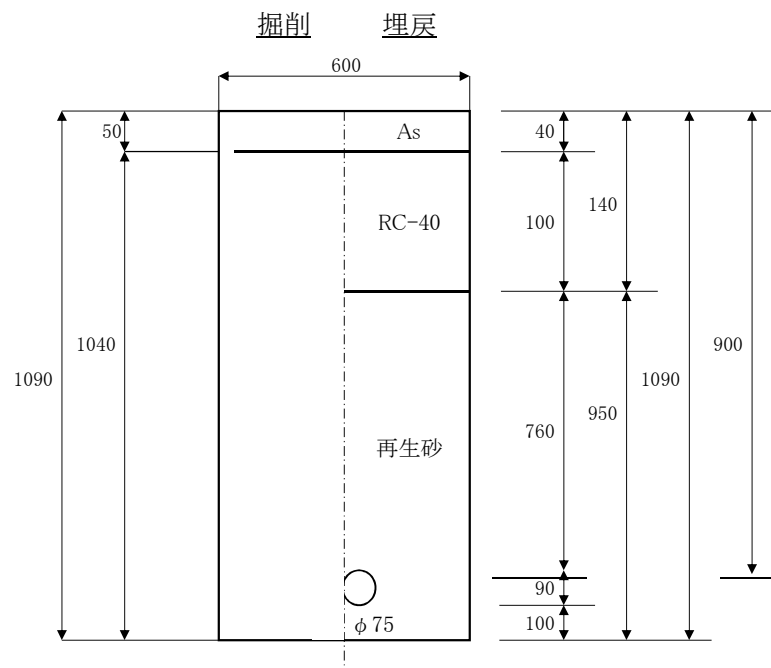


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000×2.000	m	2.000	133.4
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600×1.000	m ²	0.600	40.0
機械掘削工		$0.600 \times 0.740 \times 1.000$	m ³	0.444	29.6
再生砂埋戻工		$0.600 \times 0.650 \times 1.000$ $- \pi / 4 \times 0.090^2$	m ³	0.384	25.6
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 10cm	0.600×1.000	m ²	0.600	40.0
表層工	t= 4cm	0.600×1.000	m ²	0.600	40.0
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.600	40.0
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.444	29.6

土工数量計算書

施工延長 L= 0.44 m
As舗装 HPPE φ 75
土被り=0.9 m

2

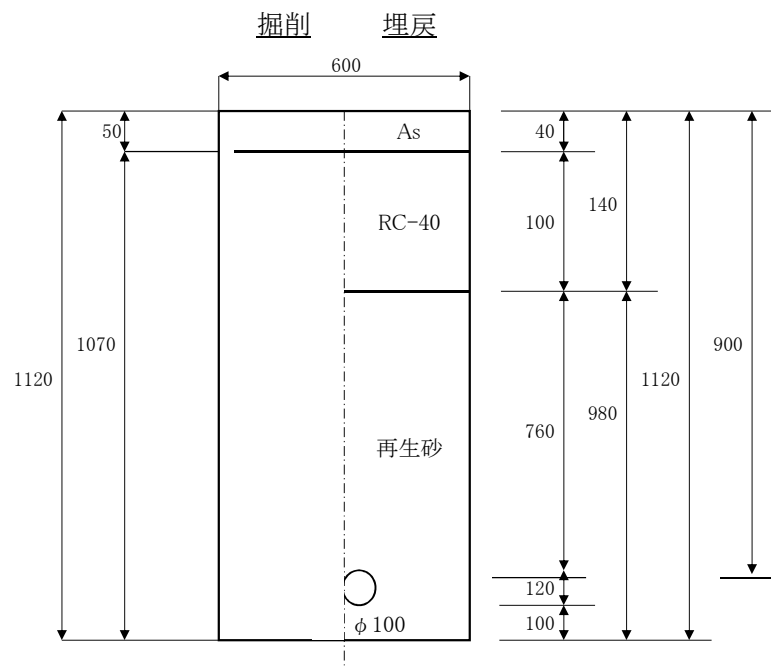


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	0.9
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	0.2
機械掘削工		0.600 × 1.040 × 1.000	m ³	0.624	0.2
再生砂埋戻工		0.600 × 0.950 × 1.000 − π / 4 × 0.090 ²	m ³	0.564	0.2
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 10cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	0.2
表層工	t= 4cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	0.2
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.600	0.2
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.624	0.2

土工数量計算書

施工延長 L= 1.46 m
As舗装 HPPE φ 100
土被り=0.9 m

3

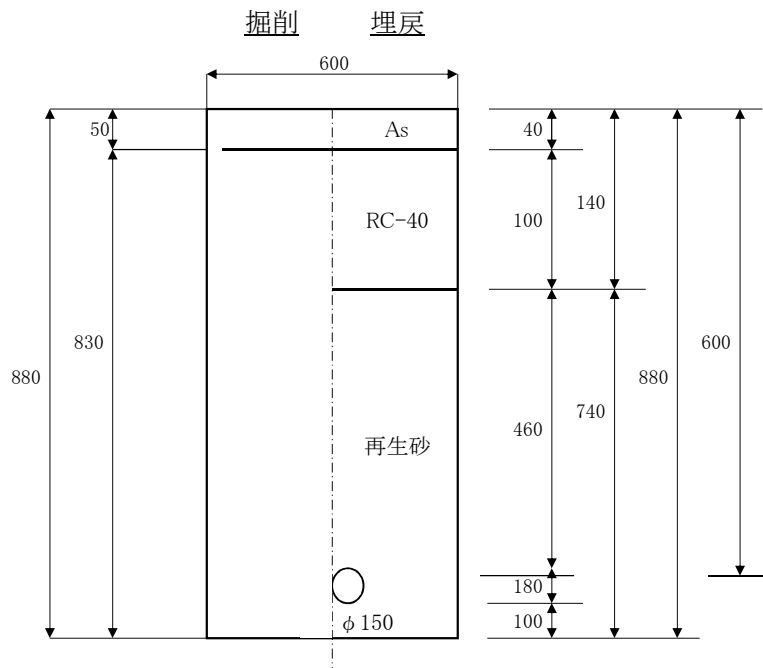


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	2.9
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	0.8
機械掘削工		0.600 × 1.070 × 1.000	m ³	0.642	0.9
再生砂埋戻工		0.600 × 0.980 × 1.000 − π / 4 × 0.120 ²	m ³	0.577	0.8
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 10cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	0.8
表層工	t= 4cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	0.8
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.600	0.8
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.642	0.9

土工数量計算書

施工延長 L= 3.43 m
As舗装 HPPE φ 150
土被り=0.6 m

4

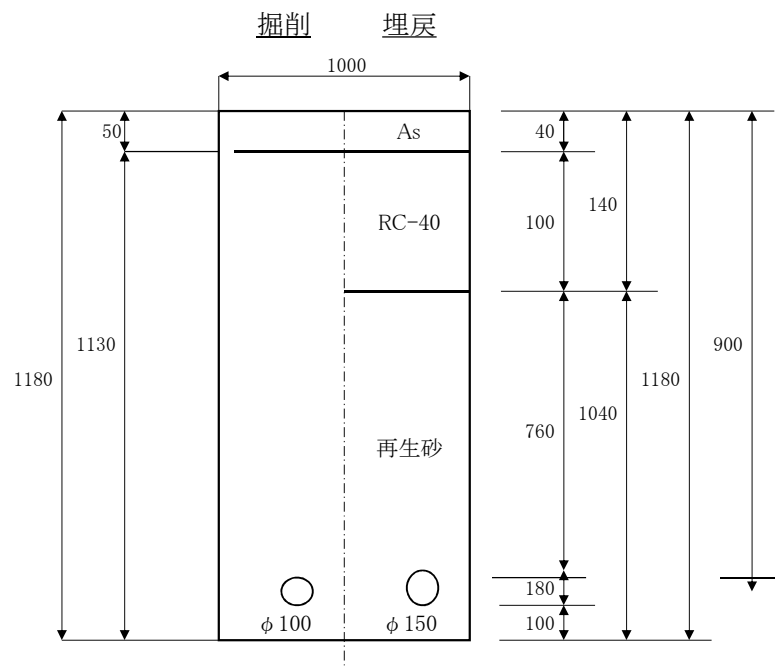


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000×2.000	m	2.000	6.9
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600×1.000	m ²	0.600	2.0
機械掘削工		$0.600 \times 0.830 \times 1.000$	m ³	0.498	1.7
再生砂埋戻工		$0.600 \times 0.740 \times 1.000$ $- \pi / 4 \times 0.180^2$	m ³	0.419	1.4
碎石埋戻工(RC-40)	t= 10cm	0.600×1.000	m ²	0.600	2.0
表層工	t= 4cm	0.600×1.000	m ²	0.600	2.0
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.600	2.0
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.498	1.7

土工数量計算書

施工延長 L= 3.43 m
As舗装 HPPE φ150, φ100
土被り=0.9 m

5

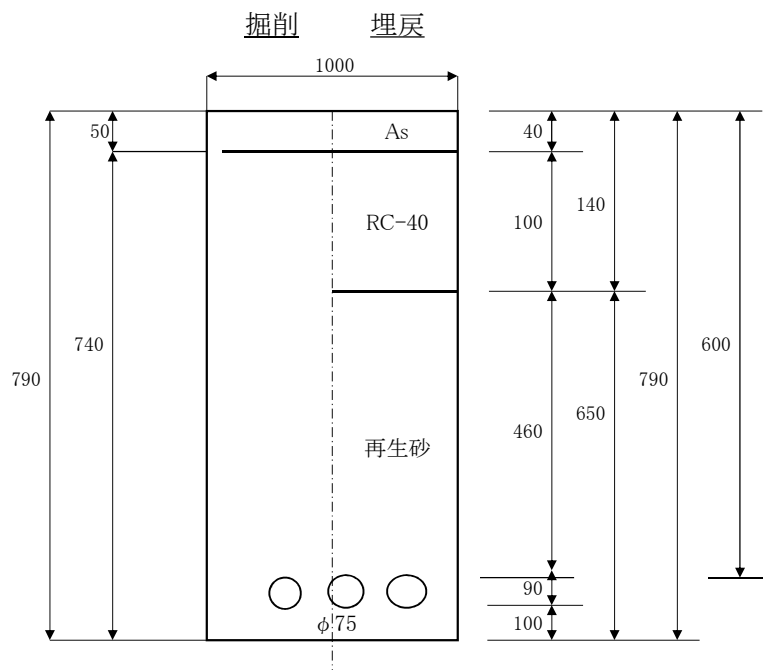


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	6.9
舗装版破碎工	t= 5cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	3.4
機械掘削工		1.000 × 1.130 × 1.000	m ³	1.130	3.8
再生砂埋戻工		1.000 × 1.040 × 1.000 - π / 4 × 0.180 ² - π / 4 × 0.120 ²	m ³	1.003	3.4
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 10cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	3.4
表層工	t= 4cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	3.4
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	1.000	3.4
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	1.130	3.8

土工数量計算書

施工延長 L= 11.26 m
As舗装 HPPE φ75×3条
土被り=0.6 m

6

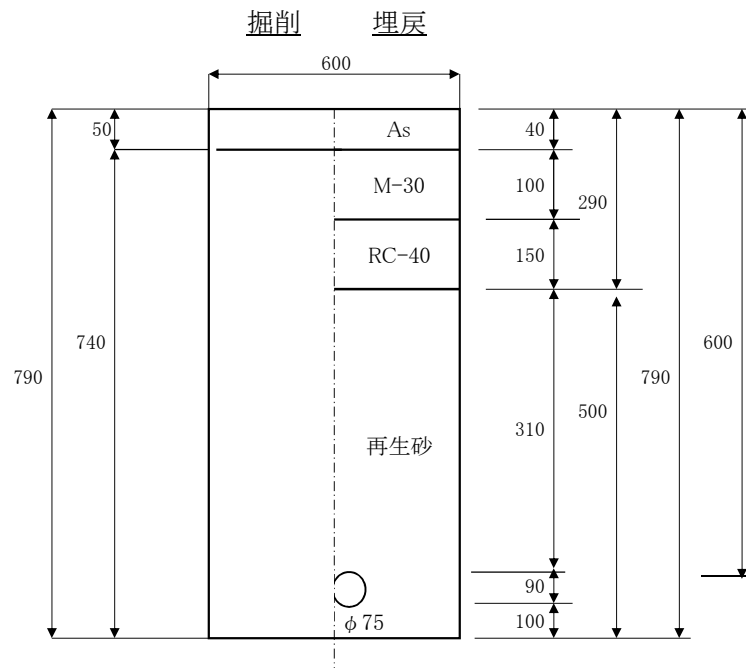


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	22.5
舗装版破碎工	t= 5cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	11.2
機械掘削工		1.000 × 0.740 × 1.000	m ³	0.740	8.3
再生砂埋戻工		1.000 × 0.650 × 1.000 − π / 4 × 0.090 ² × 3	m ³	0.631	7.1
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 10cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	11.2
表層工	t= 4cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	11.2
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	1.000	11.2
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.740	8.3

土工数量計算書

施工延長 L= 6.15 m
As舗装 HPPE φ 75
土被り=0.6 m

7



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	12.3
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	3.6
機械掘削工		0.600 × 0.740 × 1.000	m ³	0.444	2.7
再生砂埋戻工		0.600 × 0.500 × 1.000 − π / 4 × 0.090 ²	m ³	0.294	1.8
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 15cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	3.6
路盤工	t= 10cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	3.6
表層工	t= 4cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	3.6
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.600	3.6
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.444	2.7

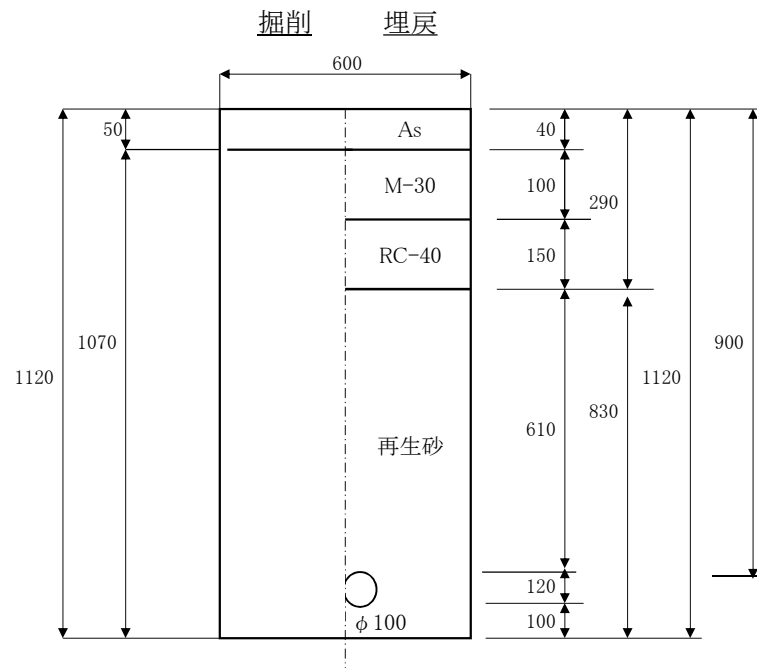
土工数量計算書

施工延長 L= 9.30 m

As舗装 HPPE φ 100

土被り=0.9 m

8

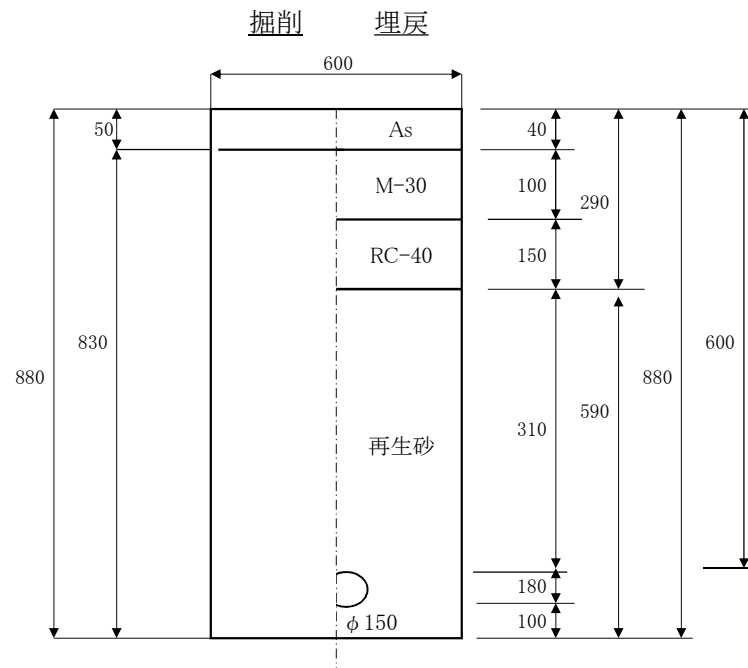


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	18.6
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	5.5
機械掘削工		0.600 × 1.070 × 1.000	m ³	0.642	5.9
再生砂埋戻工		0.600 × 0.830 × 1.000 - π / 4 × 0.120 ²	m ³	0.487	4.5
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 15cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	5.5
路盤工	t= 10cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	5.5
表層工	t= 4cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	5.5
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.600	5.5
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.642	5.9

土工数量計算書

施工延長 L= 10.80 m
As舗装 HPPE φ 150
土被り=0.6 m

9

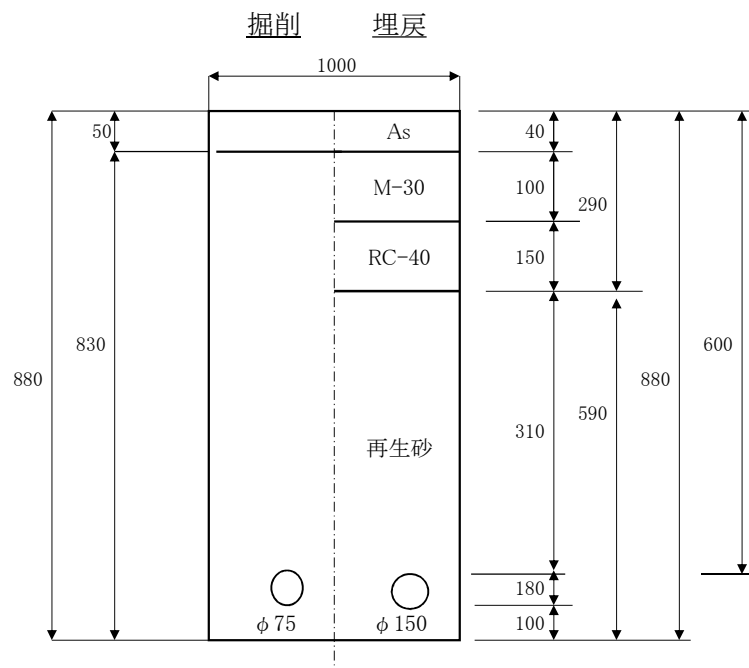


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000×2.000	m	2.000	21.6
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600×1.000	m ²	0.600	6.4
機械掘削工		$0.600 \times 0.830 \times 1.000$	m ³	0.498	5.3
再生砂埋戻工		$0.600 \times 0.590 \times 1.000$ $- \pi / 4 \times 0.180^2$	m ³	0.329	3.5
碎石埋戻工(RC-40)	t= 15cm	0.600×1.000	m ²	0.600	6.4
路盤工	t= 10cm	0.600×1.000	m ²	0.600	6.4
表層工	t= 4cm	0.600×1.000	m ²	0.600	6.4
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.600	6.4
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.498	5.3

土工数量計算書

施工延長 L= 59.30 m
As舗装 HPPE φ150, φ75
土被り=0.6 m

(10)



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	118.6
舗装版破碎工	t= 5cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	59.3
機械掘削工		1.000 × 0.830 × 1.000	m ³	0.830	49.2
再生砂埋戻工		1.000 × 0.590 × 1.000 - π / 4 × 0.180 ² - π / 4 × 0.090 ²	m ³	0.558	33.0
碎石埋戻工(RC-40)	t= 15cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	59.3
路盤工	t= 10cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	59.3
表層工	t= 4cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	59.3
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	1.000	59.3
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.830	49.2

土 工 数 量 計 算 書

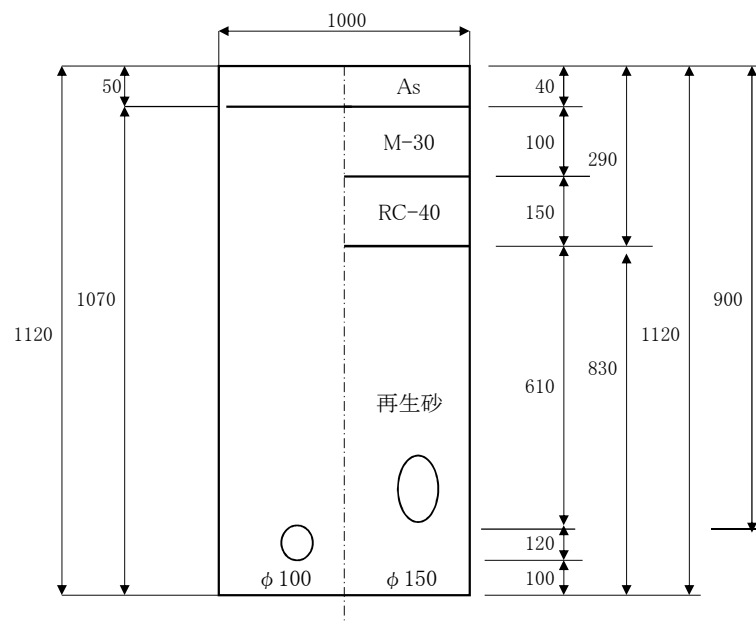
施工延長	L=	1.18	m
------	----	------	---

As舗装 HPPE $\phi 150, \phi 100$

土被り=0.9 m

11

掘削 埋戻

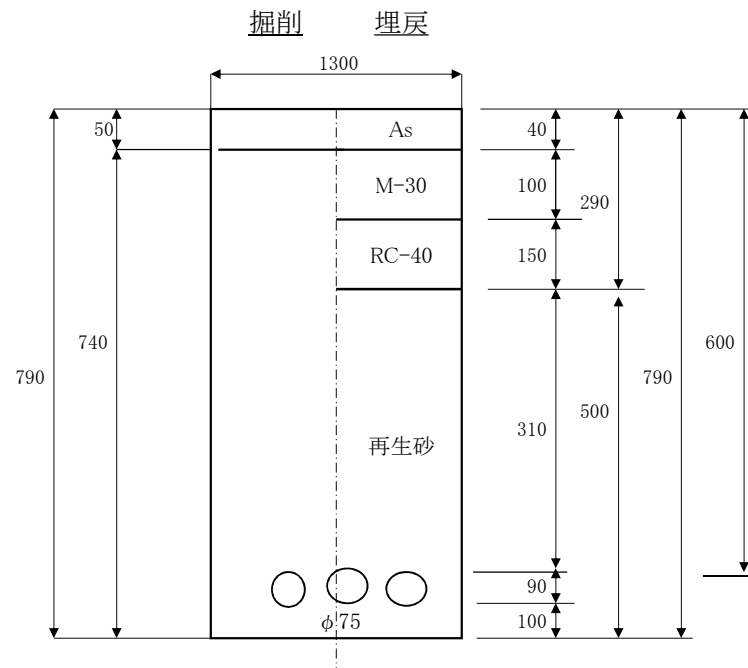


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	2.4
舗装版破碎工	t= 5cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	1.1
機械掘削工		1.000 × 1.070 × 1.000	m ³	1.070	1.2
再生砂埋戻工		1.000 × 0.830 × 1.000			
		$-\pi \div 4 \times 0.180^2$			
		$-\pi \div 4 \times 0.120^2$	m ³	0.793	0.9
碎石埋戻工(RC-40)	t= 15cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	1.1
路盤工	t= 10cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	1.1
表層工	t= 4cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	1.1
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	1.000	1.1
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	1.070	1.2

土工数量計算書

施工延長 L= 0.73 m
As舗装 HPPE φ75×3条
土被り=0.6 m

(12)

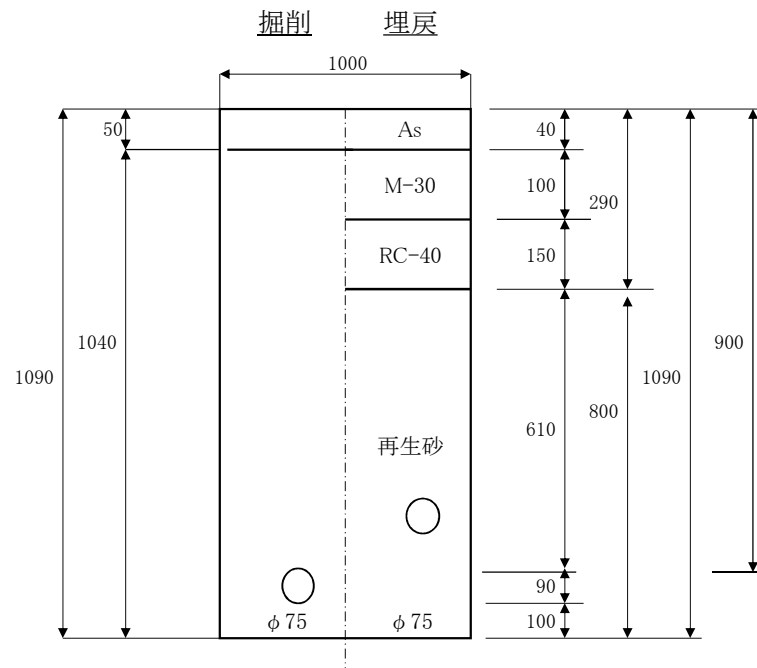


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	1.5
舗装版破碎工	t= 5cm	1.300 × 1.000	m ²	1.300	0.9
機械掘削工		1.300 × 0.740 × 1.000	m ³	0.962	0.7
再生砂埋戻工		1.300 × 0.500 × 1.000 − π / 4 × 0.090 ² × 3	m ³	0.631	0.4
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 15cm	1.300 × 1.000	m ²	1.300	0.9
路盤工	t= 10cm	1.300 × 1.000	m ²	1.300	0.9
表層工	t= 4cm	1.300 × 1.000	m ²	1.300	0.9
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	1.300	0.9
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.962	0.7

土工数量計算書

施工延長 L= 1.50 m
As舗装 HPPE φ75×2条
土被り=0.9 m

13

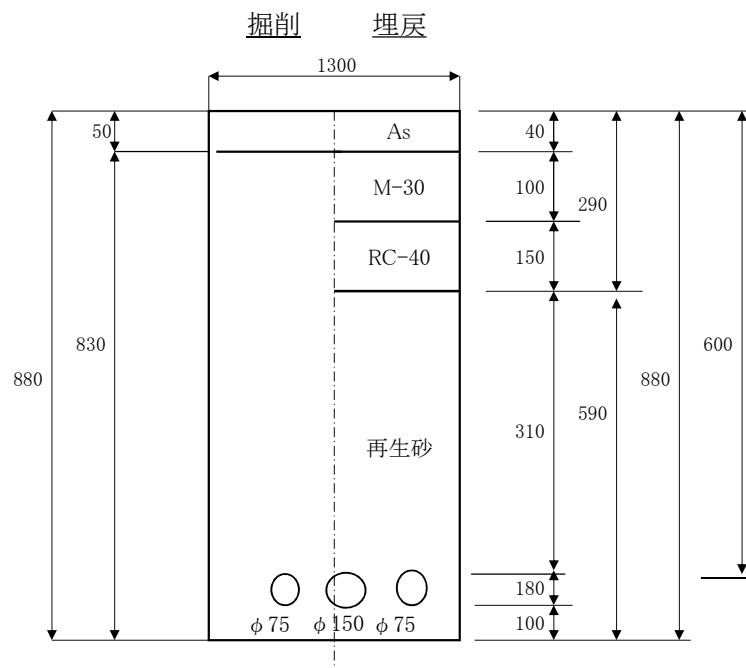


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	3.0
舗装版破碎工	t= 5cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	1.5
機械掘削工		1.000 × 1.040 × 1.000	m ³	1.040	1.5
再生砂埋戻工		1.000 × 0.800 × 1.000 − π / 4 × 0.090 ² − π / 4 × 0.090 ²	m ³	0.787	1.1
碎石埋戻工(RC-40)	t= 15cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	1.5
路盤工	t= 10cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	1.5
表層工	t= 4cm	1.000 × 1.000	m ²	1.000	1.5
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	1.000	1.5
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	1.040	1.5

土工数量計算書

施工延長 L= 2.25 m
As舗装 HPPE φ75×2条, φ150
土被り=0.6 m

14



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	4.5
舗装版破碎工	t= 5cm	1.300 × 1.000	m ²	1.300	2.9
機械掘削工		1.300 × 0.830 × 1.000	m ³	1.079	2.4
再生砂埋戻工		1.300 × 0.590 × 1.000 - $\pi / 4 \times 0.090^2 \times 2$ - $\pi / 4 \times 0.180^2$	m ³	0.729	1.6
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 15cm	1.300 × 1.000	m ²	1.300	2.9
路盤工	t= 10cm	1.300 × 1.000	m ²	1.300	2.9
表層工	t= 4cm	1.300 × 1.000	m ²	1.300	2.9
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	1.300	2.9
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	1.079	2.4

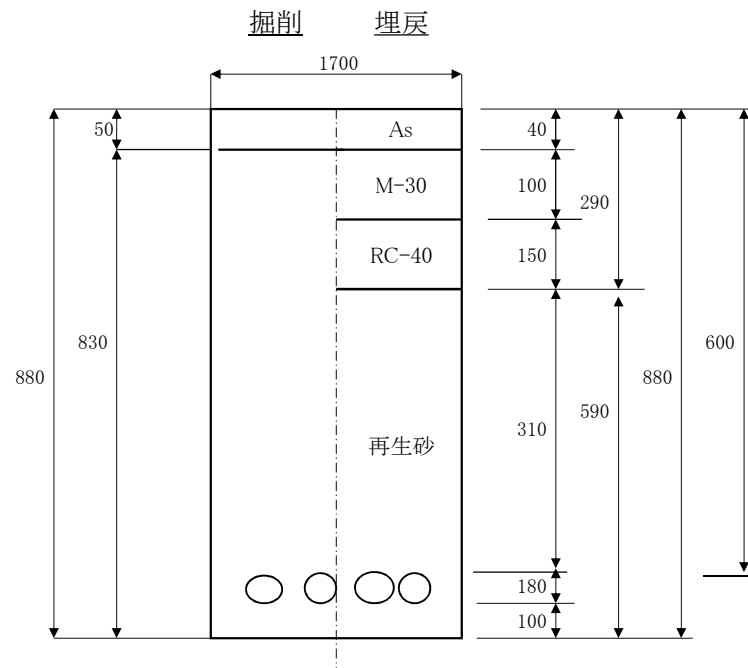
土工数量計算書

施工延長 L= 18.50 m

As舗装 HPPE φ 75×3条, φ 150

土被り=0.6 m

(15)



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	37.0
舗装版破碎工	t= 5cm	1.700 × 1.000	m ²	1.700	31.4
機械掘削工		1.700 × 0.830 × 1.000	m ³	1.411	26.1
再生砂埋戻工		1.700 × 0.590 × 1.000 - $\pi / 4 \times 0.090^2 \times 3$ - $\pi / 4 \times 0.180^2$	m ³	0.958	17.7
碎石埋戻工 (RC-40)	t= 15cm	1.700 × 1.000	m ²	1.700	31.4
路盤工	t= 10cm	1.700 × 1.000	m ²	1.700	31.4
表層工	t= 4cm	1.700 × 1.000	m ²	1.700	31.4
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	1.700	31.4
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	1.411	26.1

2. 桑西水源 場内整備工

桑西水源場内整備工 数量集計表

名称	形状・寸法	数量	単位	摘 要
1. 接合井				
舗装部掘削工	BH 0.2m ³	11	m ³	
敷砂利工	RC-40 t=10cm	111	m ²	
残土運搬工	土砂	11	m ³	
残土処分工	土砂	11	m ³	
2. 取水井				
表層切断	As t=5cm	16	m	
表層掘削	As t=5cm	21	m ²	
表層殻運搬	As	1	m ³	
表層殻処分	As	1	m ³	
路盤掘削	BH 0.2m ³	3.7	m ³	
掘削	BH 0.2m ³	3.3	m ³	
碎石基礎	RC-40 t=10cm	5.6	m ²	
捨てコンクリート	18-8-25	0.2	m ²	
同上型枠		0.8	m ²	
コンクリート	24-8-25	0.9	m ²	
同上型枠		3.1	m ²	
鉄筋金網	D13@250	64.48	kg	
埋戻し	BH 0.2m ³	1.00	m ²	
残土運搬	土砂	6	m ³	
残土処分	土砂	6	m ³	
路盤工	RC-40 t=10cm	27	m ²	
表層工	As舗装 t=5cm	27	m ²	

桑西水源場内整備工 数量表

名称	計算式				数量	単位
1. 接合井						
舗装部掘削工	BH 0.2m³	図面より 舗装面積		147.80		
		基礎控除 9.0×4.0+0.8×0.5	=	-36.40		
				111.40		
		掘削深さ		0.10		
		掘削土量		11.14	11	m³
敷砂利工	RC-40 t=10cm	図面より 舗装面積		147.80		
		控除分				
		基礎控除 9.0×4.0+0.8×0.5	=	-36.40		
		路盤工面積		111.40	111	m²
残土運搬工	土砂				11	m³
残土処分工	土砂				11	m³
2. 取水井						
表層切断	As t=5cm	1号 3.0+3.6	=	6.60		
		2号 3.0+3.6+3.0	=	9.60		
		計		16.20	16	m
表層掘削	As t=5cm	面積 3.6×3.0	=	10.80		
		箇所数 1,2号		2		
		表層面積		21.60	21	m²
表層殻運搬	As	21.60×0.05	=	1.05	1	m³
表層殻処分	As				1	m³
路盤掘削	BH 0.2m³	1号 路盤 3.6×3.0×0.1	=	1.08		
		2号 路盤 3.6×3.0×0.1	=	1.08		
		3号 土砂 3.6×3.0×0.15	=	1.62		
		計		3.78	3.7	m³
掘削	BH 0.2m³	面積 2.6×2.0	=	5.20		
		掘削深さ		0.25		
		掘削土量		1.30		
		箇所数 1,2,3号		3		
		掘削		3.90		
		控除				
		1,2号 表層 5.20×0.05×2		-0.52		
		掘削土量		3.38	3.3	m³
碎石基礎	RC-40 t=10cm	1.70×1.10	=	1.87		
		箇所数 1,2,3号		3		
		碎石基礎面積		5.61	5.6	m²

桑西水源場内整備工 数量表

名称	計算式				数量	単位
捨てコンクリート	18-8-25	$1.70 \times 1.10 \times 0.05$	=	0.09		
		箇所数 1,2,3号		3		
		コンクリート量		0.28	0.2	m ²
同上型枠		$(1.70+1.10) \times 2 \times 0.05$	=	0.28		
		箇所数 1,2,3号		3		
		型枠面積		0.84	0.8	m ²
コンクリート	24-8-25	$1.60 \times 1.00 \times 0.20$	=	0.32		
		箇所数 1,2,3号		3		
		コンクリート量		0.96	0.9	m ²
同上型枠		$(1.60+1.00) \times 2 \times 0.2$	=	1.04		
		箇所数 1,2,3号		3		
		型枠面積		3.12	3.1	m ²
鉄筋金網	D13@250	1.50×0.80	=	2.70		
		箇所数 1,2,3号		3		
		面積		8.10		
		単位重量		7.96	kg/m ²	
		重量		64.48	64.48	kg
埋戻し	BH 0.2m ³	面積 2.6×2.0	=	5.20		
		埋戻し高さ 0.25-舗装0.15		0.10		
		土量		0.52		
		箇所数 1,2,3号		3		
				1.56		
	控除	捨てコン、碎石				
		$1.7 \times 1.1 \times 0.1 \times 3$		-0.56		
		埋戻し土量		1.00	1	m ²
残土運搬	土砂	$3.38-1.00+3.78$	=	6.00	6	m ³
残土処分	土砂				6	m ³
路盤工	RC-40 t=10cm	面積 3.6×3.0	=	10.80		
		控除 基礎コン 1.6×1.0	=	-1.60		
				9.20		
		箇所数 1,2,3号		3		
		面積		27.60	27	m ²
表層工	As舗装 t=5cm	路盤工に同じ			27	m ²

3. 桑西配水池場内配管工

3-1. 場内配管材料・労務

排水管・越流管・流出管(材料) HPPE ϕ 150

[illegible]

切管調整表 配水用 HPPE管 L=5.0m

切管調整表

配水管用HPL管 L=0.0m

		(φ150)								
		甲切管		乙切管				計	残管	切断工
(排水管・越流管)										
1		3.73					3.73 m	1.27 m	2 口	
2		3.04	0.69	0.68			4.41 m	0.59 m	3 口	
3		1.11	1.31	0.60	0.98		4.00 m	1.00 m	4 口	
4		2.08	1.04				3.12 m	1.88 m	2 口	
合 計		本数 (φ150×5,000) 直管 = 4 本 受口付直管 = 本					15.26 m	4.74 m	11 口	
(流出管)										
1	3.00						3.00 m	2.00 m	1 口	
2		1.97	0.41				2.38 m	2.62 m	2 口	
合 計		本数 (φ150×5,000) 直管 = 1 本 受口付直管 = 1 本					5.38 m	4.62 m	3 口	

HPPE ϕ 100

[illegible]

切管調整表 配水用 HPPE管 L=5.0m

切管調査表

配水用φ100PE管 L=0.0m

	(φ100)								
	甲切管	乙切管					計	残管	切断工
(接合并流入管)									
1		3.40	0.29				3.69 m	1.31 m	2 口
2		0.75	0.34	0.80	0.50		2.39 m	2.61 m	4 口
合 計		本数 (φ100×5,000) 直管 = 2 本 受口付直管 = 本					6.08 m	3.92 m	6 口
合 計		本数 (φ100×5,000) 直管 = 本 受口付直管 = 本							

HPPE ϕ 75[illegible]

切管調整表 配水用 HPPE管 L=5.0m

切管調査表 配水用φ75PE管 L=5.0m									
	(φ75)								
	甲切管	乙切管					計	残管	切断工
(ろ過流入管)									
1		2.10	1.74	0.78			4.62 m	0.38 m	3 口
2		1.47	0.83	0.78	0.56	0.56	4.20 m	0.80 m	5 口
合 計		本数 (φ75×5,000) 直管 = 2 本 受口付直管 = 本					8.82 m	1.18 m	8 口
合 計		本数 (φ75×5,000) 直管 = 本 受口付直管 = 本							

配水管勞務

HPPE ϕ 150[illegible]

配水管勞務

HPPE ϕ 100

[illegible]

配水管勞務 HPPE $\phi 75$

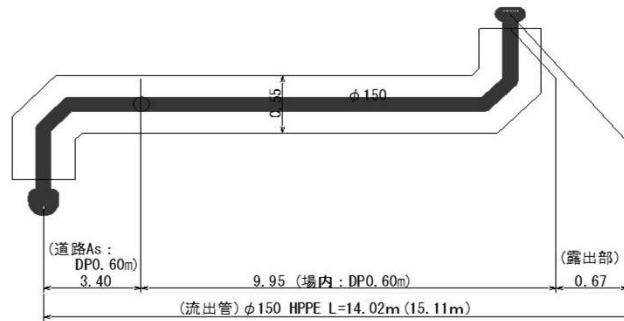
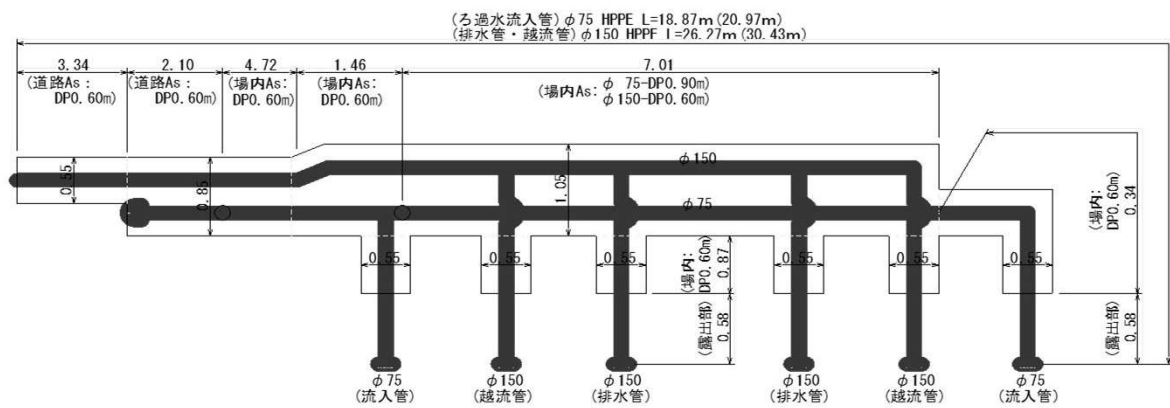
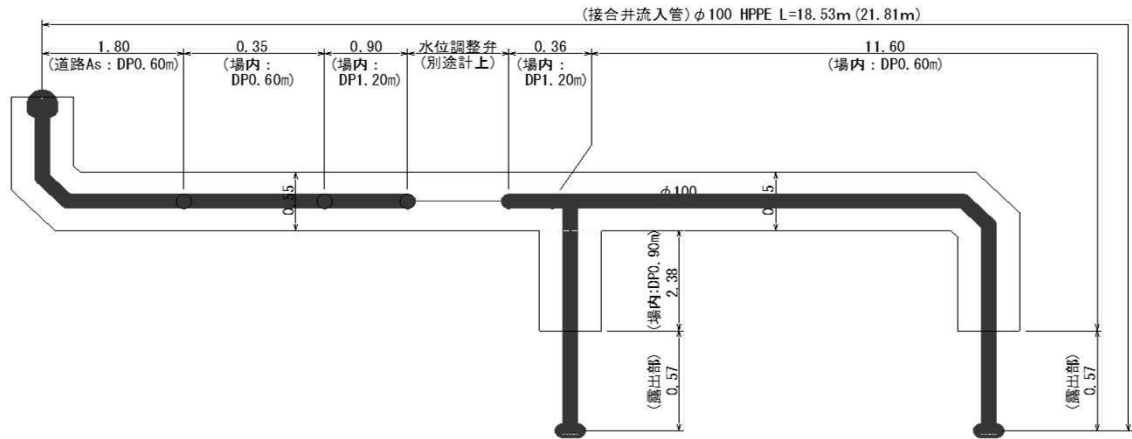
[illegible]

3-2. 場内配管土工

延長集計表

[illegible]

土工概略図



土工数量計算書

施工延長 L= 1.21 m
 HPPE φ 75
 土被り=0.6 m

①

名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
機械掘削工		$0.600 \times 0.640 \times 1.000$	m3	0.384	0.4
再生砂埋戻工		$0.600 \times 0.640 \times 1.000$ $- \pi / 4 \times 0.090^2$	m3	0.378	0.4
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.384	0.4

施工延長	L=	1.21	m
HPPE ϕ 75			
土被り=0.6 m			

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 11.95 m
	HPPE φ 100
	土被り=0.6 m

HPPE	φ 100
------	-------

2

掘削 埋戻

600

施工区分外

施工区分外

再生砂

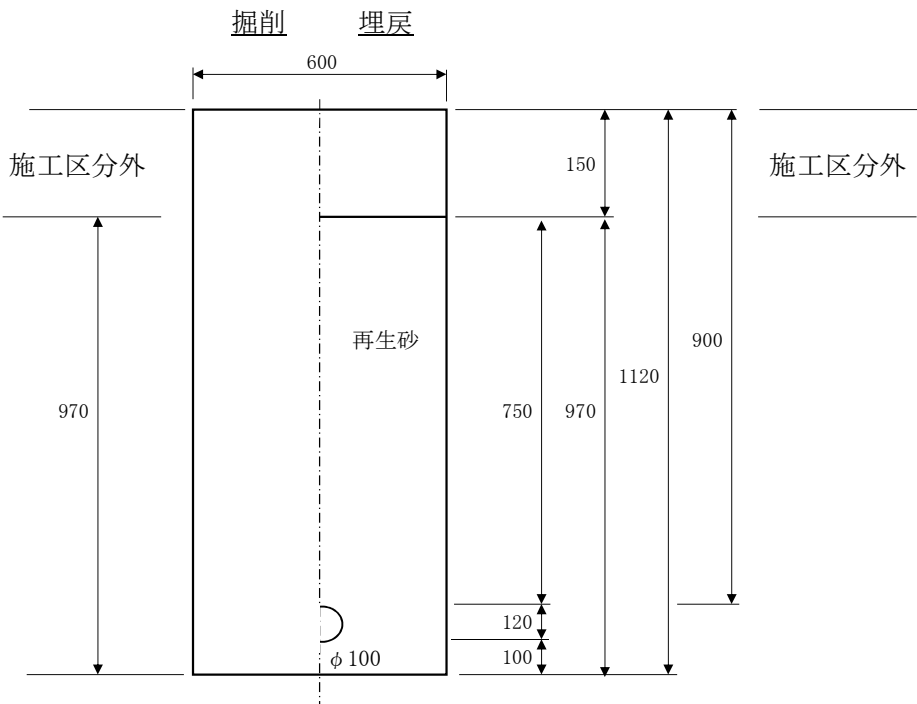
 $\phi 100$

名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
機械掘削工		$0.600 \times 0.670 \times 1.000$	m3	0.402	4.8
再生砂埋戻工		$0.600 \times 0.670 \times 1.000$ $- \pi / 4 \times 0.120^2$	m3	0.391	4.6
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.402	4.8

土工数量計算書

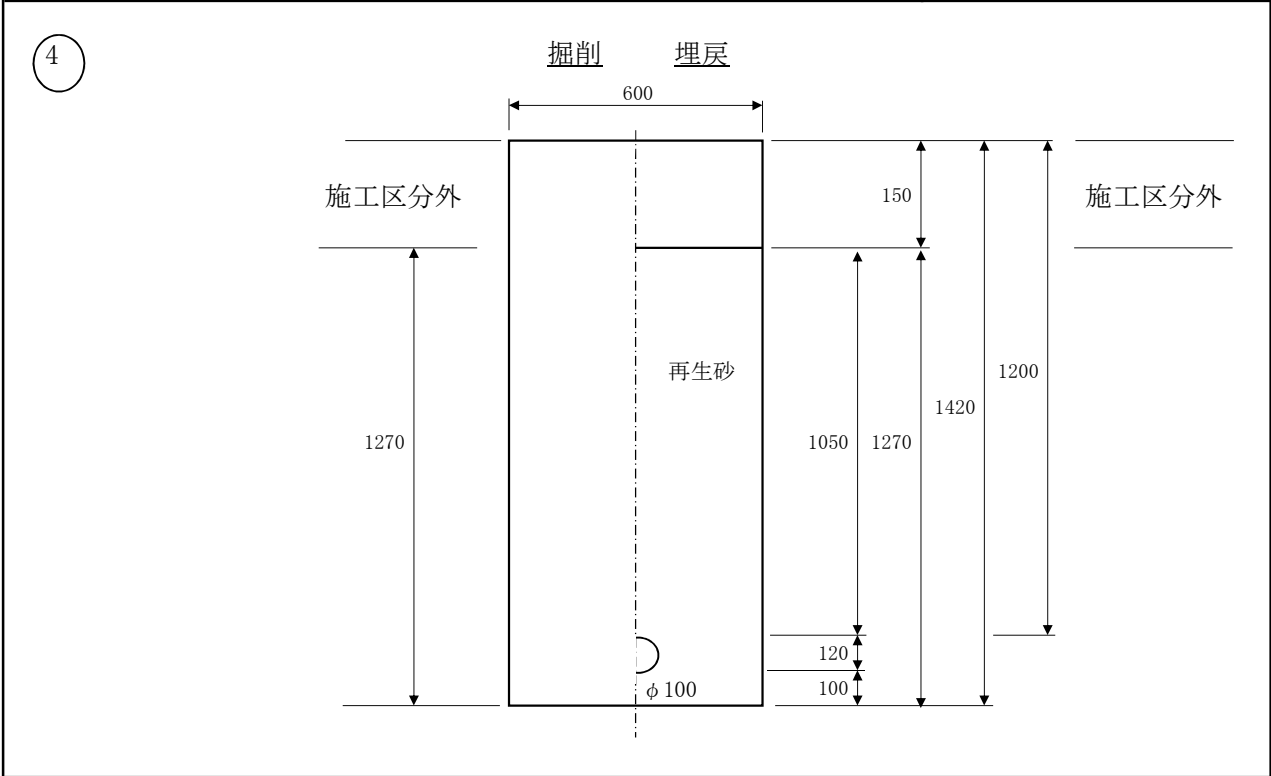
施工延長 L= 2.38 m
 HPPE φ 100
 土被り=0.9 m

③



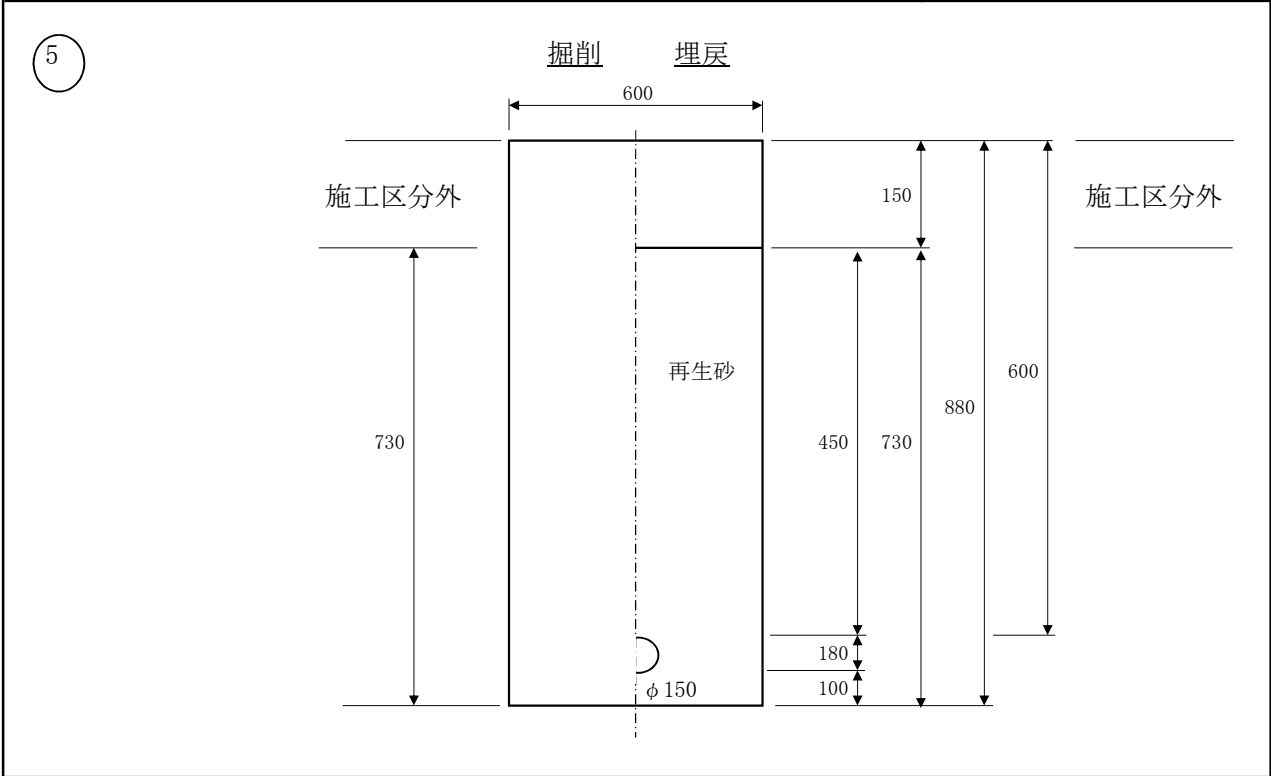
名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
機械掘削工		$0.600 \times 0.970 \times 1.000$	m3	0.582	1.3
再生砂埋戻工		$0.600 \times 0.970 \times 1.000 - \pi / 4 \times 0.120^2$	m3	0.571	1.3
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.582	1.3

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 1.26 m
	HPPE φ 100
	土被り=1.2 m



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
機械掘削工		0.600 × 1.270 × 1.000	m3	0.762	0.9
再生砂埋戻工		0.600 × 1.270 × 1.000 − π / 4 × 0.120 ²	m3	0.751	0.9
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.762	0.9

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 13.43 m
	HPPE φ 150
	土被り=0.6 m

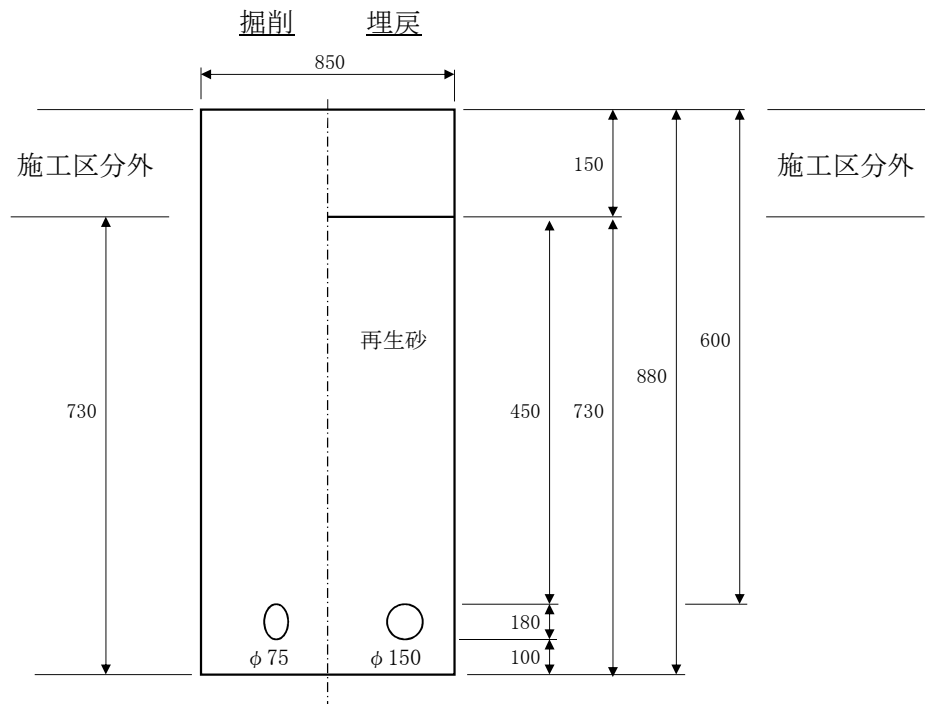


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
機械掘削工		0.600 × 0.730 × 1.000	m3	0.438	5.8
再生砂埋戻工		0.600 × 0.730 × 1.000 − π / 4 × 0.180 ²	m3	0.413	5.5
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.438	5.8

土工数量計算書

施工延長 L= 4.72 m
 HPPE φ 75 φ 150
 土被り=0.6 m

6

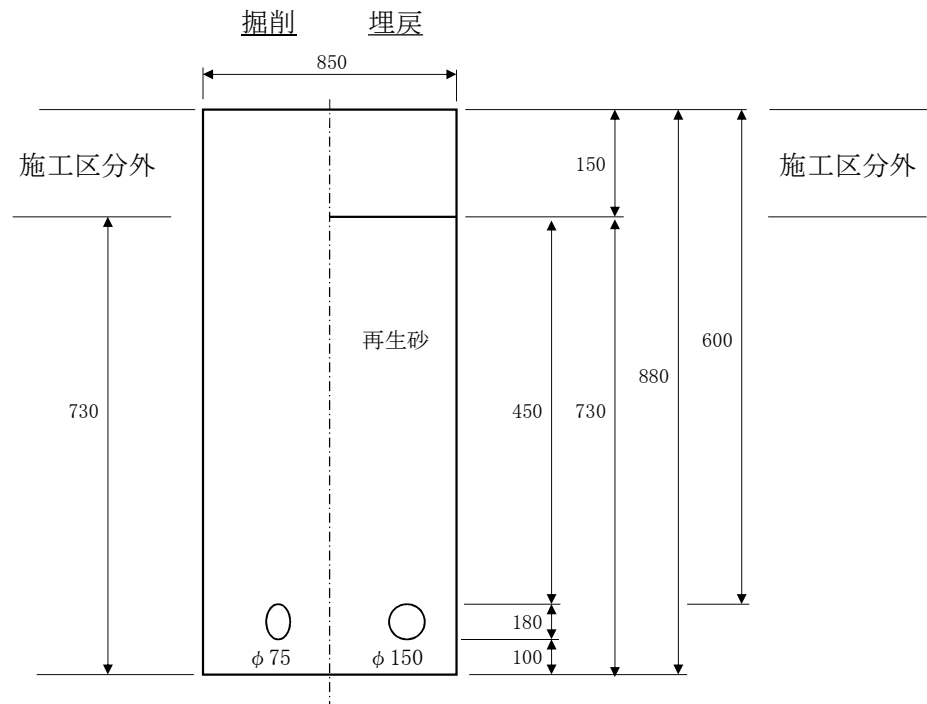


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
機械掘削工		$0.850 \times 0.730 \times 1.000$	m3	0.621	2.9
再生砂埋戻工		$0.850 \times 0.730 \times 1.000$ $- \pi / 4 \times 0.090^2$ $- \pi / 4 \times 0.180^2$	m3	0.589	2.7
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.621	2.9

土工数量計算書

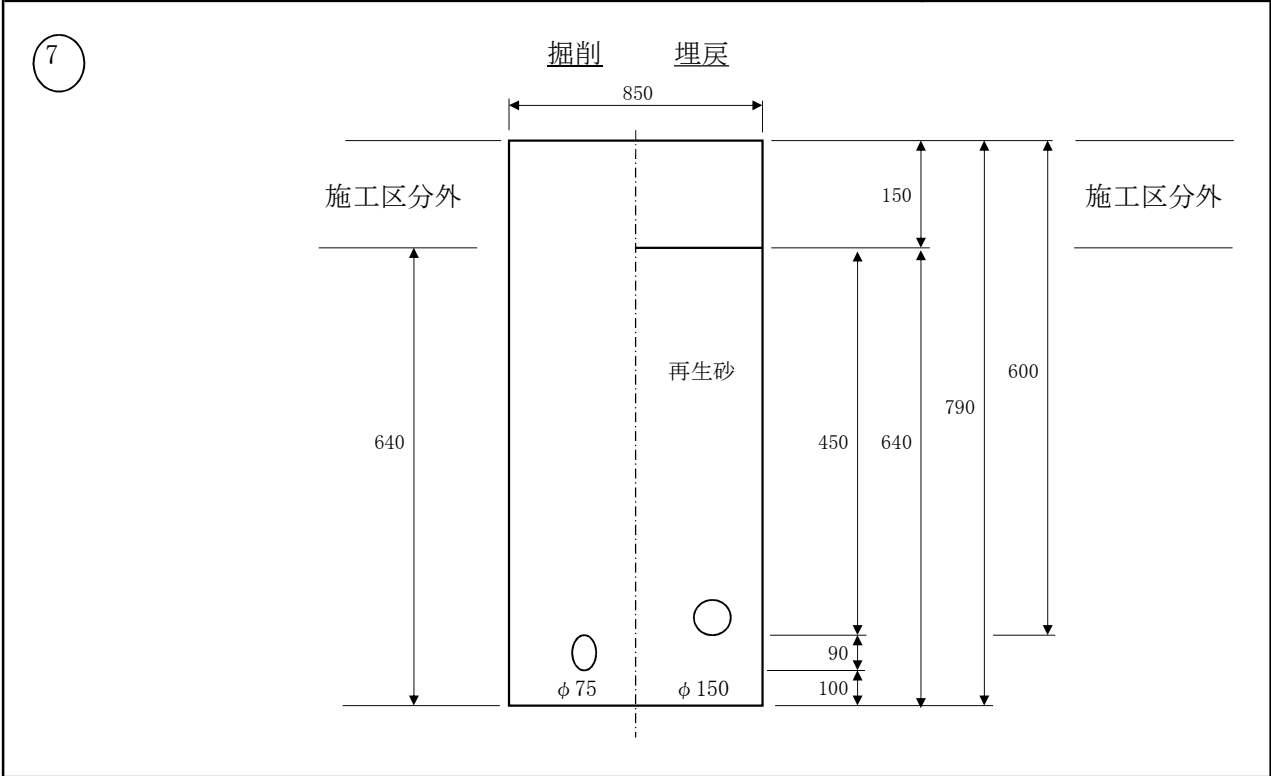
施工延長 L= 1.46 m
 HPPE φ 75 φ 150
 土被り=0.6 m

⑦



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
機械掘削工		$0.850 \times 0.730 \times 1.000$	m3	0.621	0.9
再生砂埋戻工		$0.850 \times 0.730 \times 1.000$ $- \pi / 4 \times 0.090^2$ $- \pi / 4 \times 0.180^2$	m3	0.589	0.8
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.621	0.9

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 7.01 m
	HPPE φ 75 φ 150
	土被り=0.6 m

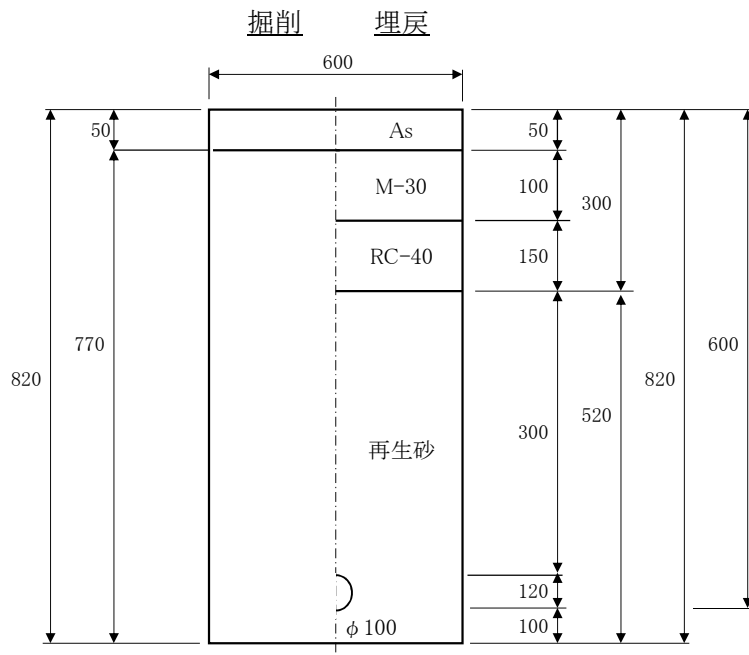


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
機械掘削工		0.850 × 0.640 × 1.000	m3	0.544	3.8
再生砂埋戻工		0.850 × 0.640 × 1.000 − π / 4 × 0.090 ² − π / 4 × 0.180 ²	m3	0.512	3.5
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.544	3.8

土工数量計算書

施工延長 L= 1.80 m
As舗装 HPPE φ 100
土被り=0.6 m

9



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000×2.000	m	2.000	3.6
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600×1.000	m ²	0.600	1.0
機械掘削工		$0.600 \times 0.770 \times 1.000$	m ³	0.462	0.8
再生砂埋戻工		$0.600 \times 0.520 \times 1.000$ $- \pi / 4 \times 0.120^2$	m ³	0.301	0.5
碎石埋戻工(RC-40)	t= 15cm	0.600×1.000	m ²	0.600	1.0
路盤工	t= 10cm	0.600×1.000	m ²	0.600	1.0
表層工	t= 5cm	0.600×1.000	m ²	0.600	1.0
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.030	0.0
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.462	0.8

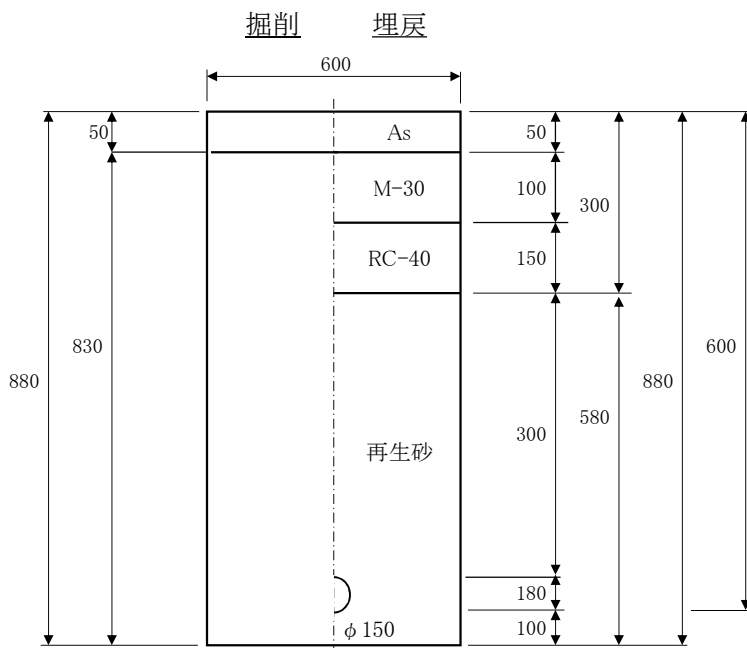
土工数量計算書

施工延長 L= 6.74 m

As舗装 HPPE ϕ 150

土被り=0.6 m

10

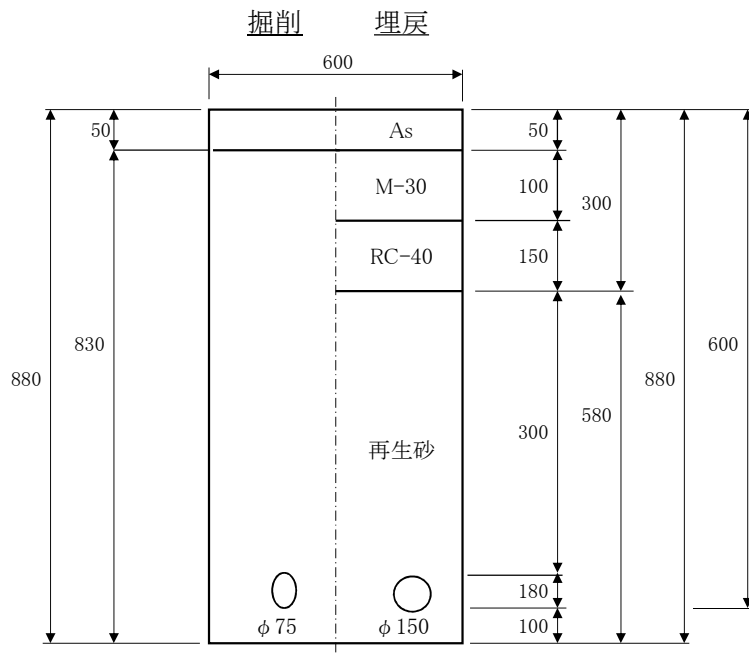


名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2.000	m	2.000	13.5
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	4.0
機械掘削工		0.600 × 0.830 × 1.000	m ³	0.498	3.3
再生砂埋戻工		0.600 × 0.580 × 1.000 − π / 4 × 0.180 ²	m ³	0.323	2.1
碎石埋戻工(RC-40)	t= 15cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	4.0
路盤工	t= 10cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	4.0
表層工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	4.0
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.030	0.2
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.498	3.3

土工数量計算書

施工延長 L= 2.10 m
As舗装 HPPE φ 75 φ 150
土被り=0.6 m

⑪



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2	m	2.000	4.2
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	1.2
機械掘削工		0.600 × 0.830 × 1.000	m ³	0.498	1.0
再生砂埋戻工		0.600 × 0.580 × 1.000 − π / 4 × 0.090 ²	m ³	0.342	0.7
碎石埋戻工(RC-40)	t= 15cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	1.2
路盤工	t= 10cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	1.2
表層工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	1.2
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.030	0.0
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.498	1.0

桑西配水池場内整備工 数量集計表

名称	形状・寸法	数量	単位	摘 要
1. 場内舗装				
舗装部掘削工	BH 0.2m ³	20.6	m ³	
敷砂利工	RC-40 t=10cm	206.3	m ²	
残土運搬工	土砂	20.6	m ³	
残土処分工	土砂	20.6	m ³	
2. フェンス及び門扉				
(1) 資材				
忍返し付フェンス	H=1.8m	88.9	m	別途工事(単独費)
フェンス門扉	H=1.8m W=3.0m	1	組	別途工事(単独費)
フェンス基礎ブロック	□250×450	45	個	別途工事(単独費)
門扉基礎ブロック	□350×600	2	個	別途工事(単独費)
(2) 労務				
フェンス設置工	H=1.8m	88.9	m	別途工事(単独費)
フェンス門扉設置工	H=1.8m W=3.0m	1	箇所	別途工事(単独費)
(3) 土工				
基礎掘削		5.4	m ³	別途工事(単独費)
碎石基礎	RC-40 t=10cm	9.7	m ²	別途工事(単独費)
基礎埋戻し	発生土	1.0	m ³	別途工事(単独費)
残土運搬	土砂	4.4	m ³	別途工事(単独費)
残土処分	土砂	4.4	m ³	別途工事(単独費)

桑西配水池場内整備工 数量表

名称	計算式				数量	単位
1. 場内舗装						
舗装部掘削工	BH 0.2m ³	図面より 舗装面積		354.34	20.6	m ³
		基礎控除 13.0×8.0+11.0×4.0	=	-148.00		
				206.34		
		掘削深さ		0.10		
敷砂利工	RC-40 t=10cm	掘削土量		20.63	206.3	m ²
		図面より 舗装面積		354.34		
		控除分				
		基礎控除 13.0×8.0+11.0×4.0	=	-148.00		
残土運搬工	土砂	路盤工面積		206.34	20.6	m ³
残土処分工	土砂				20.6	m ³
2. フェンス及び門扉						
(1)資材		15.71+12.53+15.03+21.94+26.64	=	91.850	88.9	m
直忍付フェンス	H=1.8m	91.85-3.0	=	88.850		
フェンス門扉	H=1.8m W=3.0m					
フェンス基礎ブロック	□250×450	88.85÷2m	=	44.425		
門扉基礎ブロック	□350×600	2	=	2.000	45	個
					2	個
(2)労務						
フェンス設置工	H=1.8m	91.85-3.0	=	88.850	88.9	m
フェンス門扉設置工	H=1.8m W=3.0m					
(3)土工						
基礎掘削	フェンス基礎				5.0	m3
	□250×450	0.45×0.45×0.55H×45箇所	=	5.012		
	門扉基礎					
	□350×600	0.55×0.55×0.70H×2箇所	=	0.424		
碎石基礎			計	5.436	5.4	m3
	フェンス基礎	t=10cm			9.1	m2
	□250×450	0.45×0.45×45箇所	=	9.113		
	門扉基礎	t=10cm				
□350×600	0.55×0.55×2箇所	=	0.605			
基礎埋戻し			計	9.718	9.7	m3
	フェンス基礎				0.9	m3
	□250×450	5.012-0.45×0.45×0.45H×45箇所	=	0.911		
	門扉基礎					
□350×600	0.424-0.55×0.55×0.60H×2箇所	=	0.061			
残土運搬	土砂		計	0.972	1.0	m3
		5.4-1.0	=	4.400	4.4	m3
残土処分	土砂				4.4	m3

4 . 配水管布設工

4-1. 配水管材料・労務

切管調整表 SGP-VB150A L=4.0m

		(150A)					計	残管	切断工
		乙切管							
1		5-4 0.500	5-4 1.760	5-4 0.650	5-4 0.650		3.560 m	0.440 m	4 口
2		5-4 1.650	5-4 2.000				3.650 m	0.350 m	2 口
3		5-4 3.850					3.850 m	0.150 m	1 口
4		5-4 1.110	5-4 0.500				1.610 m	2.390 m	2 口
合 計	本数 (150A×4, 000) = 4 本						12.670 m	3.330 m	9 口

切管調整表 $\phi 75$ 配水用PE プレーンエンド L=5.0m

	($\phi 75$)						計	残管	切断工
		乙切管							
1		5-3 4.800					4.800 m	0.200 m	1 口
2		5-3 1.500	5-3 2.320				3.820 m	1.180 m	2 口
3		5-3 1.200	5-3 1.000				2.200 m	2.800 m	2 口
合 計	本数 ($\phi 75 \times 5,000$) = 3 本						10.820 m	4.180 m	5 口

切管調整表 $\phi 50$ 配水用PE プレーンエンド L=5.0m

	($\phi 75$)						計	残管	切断工
		乙切管							
1		5-3 2.070					2.070 m	2.930 m	1 口
合 計	本数 ($\phi 50 \times 5,000$) = 1 本						2.070 m	2.930 m	1 口

配水管労務 φ150

名 称	形状寸法	単 位	数量	摘要
ホリチリン管据付工	φ150	m	729.4	仕切弁 738.58 - 9.18
ホリチリン管継手工	φ150 熱融着	箇所	19	
ホリチリン管継手工	φ150 熱融着	口	173	
ホリチリン管切断工	φ150	口	32	
メカニカル継手工	φ150	口	9	
メカニカル継手工	φ100	口	3	
仕切弁設置工	φ150	基	9	
弁筐設置工	座台共	箇所	9	
ロケーティングワイヤー		m	729.4	
管明示テープ工	φ150 W=30mm	m	729.4	
管明示シート工	W=150mm ダブル	m	729.4	
通水試験工	φ150	m	738.6	
フランジ継手工	φ75 7.5K	口	2	フランジ蓋
消火栓設置工	地下式単口 φ75	基		別途工事にて計上
空気弁設置工	φ25以下	基	2	
補修弁設置工	φ75	基	1	一部別途工事にて計上
消火栓室設置工	φ600	組		別途工事にて計上
空気弁室設置工	φ600	組	1	
鋼管据付工	人力 150A	m	12.7	
鋼管継手工	ねじ切り 150A	口	12	
鋼管継手工	ねじ込み 150A	口	12	
鋼管継手工	切断 150A	口	9	
鋼管継手工	ストラップカップリング 150A	箇所	1	
鋼管継手工	カップリングジョイント 150A	口	2	
支持金具設置工		箇所	4	
保温工	150A用	m	6.8	
防護コンクリート工				
砕石基礎	RC-40 t=15cm	m2	2.0	1.00×1.00×2箇所

[illegible][illegible]

[illegible][illegible]

4-2. 配水管土工

延長集計表

タイプ	施工区分	種別	舗装	口径	土被り	5-1	5-2	5-3	5-4	5-5	延長 計
①	機械	林道	AS	150	0.60	44.08					44.08
②	機械	県道	AS	150	0.90	3.79		120.18	226.75	201.97	552.69
③	機械	市道	AS	150	0.90				94.81		94.81
④	機械	市道	未舗装	150	0.90				50.01		50.01
⑤	機械	県道	AS	75	0.90			0.40			0.40
⑥	機械	県道	AS	50	0.90			3.09			3.09
⑦	機械	市道	AS	75	0.60			85.10			85.10
⑧	機械	市道	未舗装	75	0.60			75.10			75.10

φ150・φ75・φ50mm

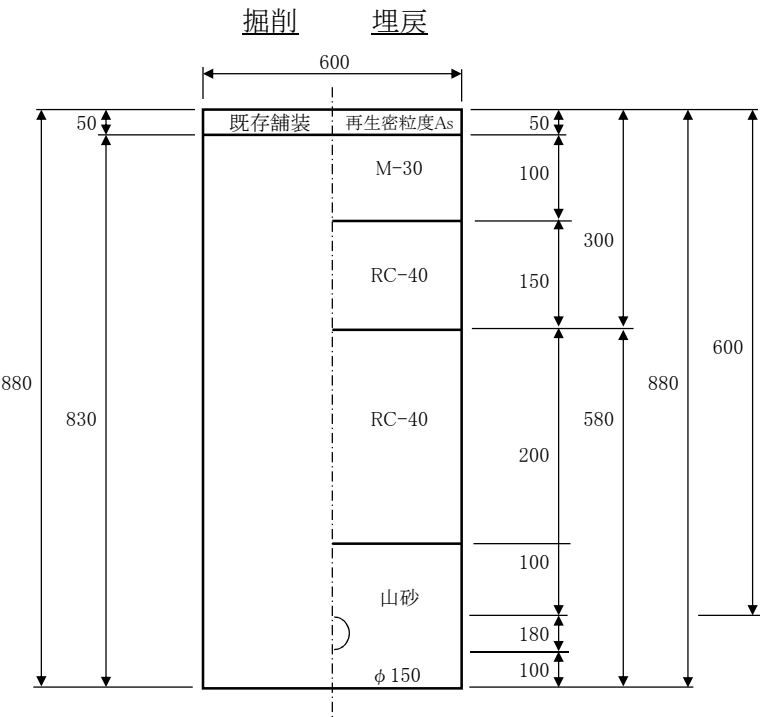
土 工 総 括 表

合計の上段は数値基準により丸めたもの

名 称	細 別 ・ 規 格	単位	数量(φ150)					合 計	数量(φ75, φ50)			合 計
			①	②	③	④	⑤		⑥	⑦	⑧	
舗装切断工	As t=20cm以下	m	88.2	1105.4	189.6		0.8	1,384	6.2	170.2		176
舗装切断工	As t=35cm	m						1,384				176
舗装版破砕工及び掘削・積込	t=35cm BH0.28	m ²										
舗装版破砕工及び掘削・積込	t=10cm以下 BH0.28	m ²	26.4	331.6	56.8		0.2	415	1.8	51.0		53
舗装版破砕工及び掘削・積込	t=10cm以下 BH0.08	m ²						415				53
掘削工	BH0.28 クローラ排ガス対策型	m3	21.9	374.7	65.4	35.4	0.2	498	1.8	38.8	35.5	76
掘削工	BH0.08 クローラ排ガス対策型	m3						498				76
機械埋戻工(山砂)	BH0.28 クローラ排ガス対策型	m3	8.9	178.5	30.6	16.1	0.1	234	0.8	24.5	21.6	47
機械埋戻工(山砂)	BH0.08 クローラ排ガス対策型	m3						234				47
機械埋戻工(碎石)	RC-40 BH0.28 クローラ排ガス対策型	m3	5.2	99.4	22.7	18.0	0.1	145	0.5	5.1	13.5	19
機械埋戻工(碎石)	RC-40 BH0.08 クローラ排ガス対策型	m3						145				19
機械埋戻工(発生土)	BH0.28 クローラ排ガス対策型	m3										
機械埋戻工(発生土)	BH0.08 クローラ排ガス対策型	m3										
路盤工	RC-40 t=25cm	m ²		331.6			0.2	332	1.8			2
下層路盤工	RC-40 t=15cm	m ²	26.4					26				2
上層路盤工	M-30 t=17cm	m ²			56.8			57		51.0		51
上層路盤工	M-30 t=10cm	m ²	44.0					44				51
アスファルト舗装復旧工	再生密粒 t=3cm	m ²			56.8			57		51.0		51
アスファルト舗装復旧工	再生密粒 t=5cm	m ²	26.4	331.6			0.2	358	1.8			2
コンクリート舗装復旧工	t=10cm	m ²						358				2
碎石舗装復旧工	t=10cm	m ²										
廃材処分工	Asガラ BH0.28 10tダンプ	m3	1.3	16.6	1.7		0.1	20	0.1	1.5		2
廃材処分工	Asガラ BH0.08 4tダンプ	m3						20				2
廃材処分工	Coガラ BH0.28 10tダンプ	m3										
残土処分工	BH0.28 10tダンプ	m3	21.9	374.7	65.4	35.4	0.2	498	1.8	38.8	35.5	76
残土処分工	BH0.08 4tダンプ	m3						498				76

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 44.08 m
	林道 As舗装 PE φ 150
	土被り=0.6 m

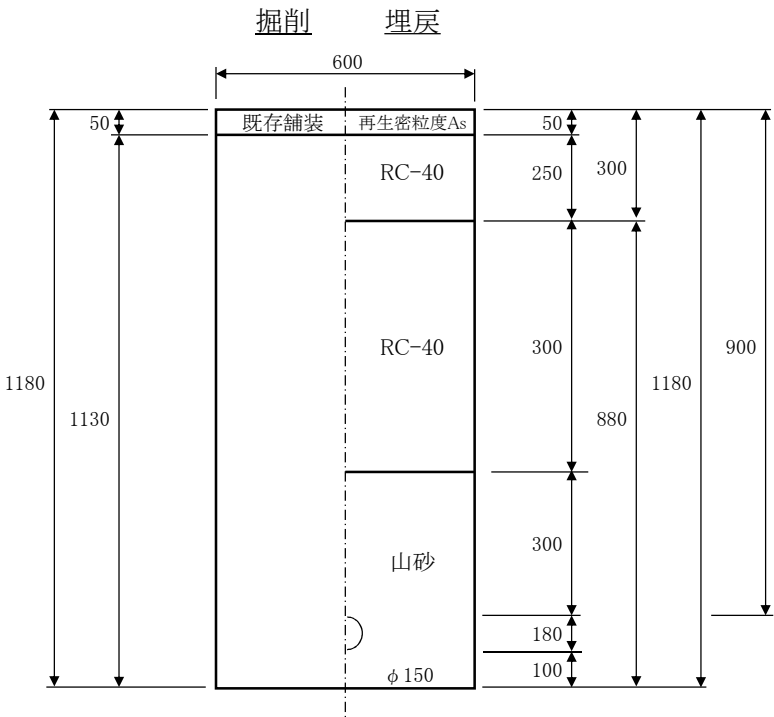
①



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2	m	2.000	88.2
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	26.4
		0.600 × 1.000 × 0.050	m3	0.030	1.3
機械掘削工		0.600 × 0.830 × 1.000	m3	0.498	21.9
再生砂埋戻工		(0.600 × 0.380 - π / 4 × 0.180 ²) × 1.000	m3	0.203	8.9
碎石埋戻工(RC-40)		0.600 × 0.200 × 1.000	m3	0.120	5.2
下層路盤工	t= 15cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	26.4
		0.600 × 1.000 × 0.100	m3	0.060	2.6
上層路盤工	t= 10cm	0.600 × 1.000	m2	1.000	44.0
		0.600 × 1.000 × 0.150	m3	0.090	3.9
表 層 工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	26.4
		0.600 × 1.000 × 0.050	m3	0.030	1.3
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m3	0.030	1.3
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.498	21.9

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 552.69 m
	県道 As舗装 PE φ 150
	土被り=0.9 m

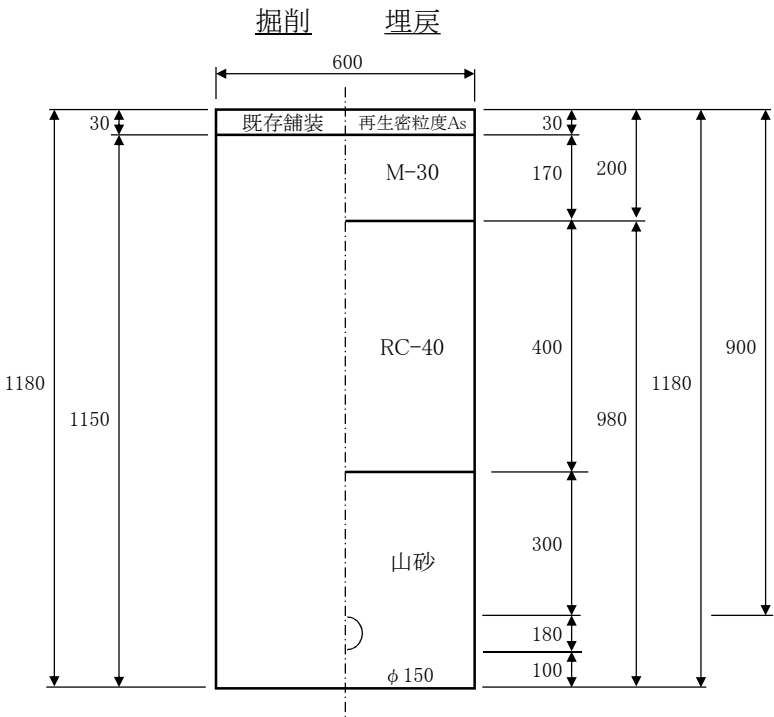
②



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2	m	2.000	1105.4
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	331.6
		0.600 × 1.000 × 0.050	m ³	0.030	16.6
機械掘削工		0.600 × 1.130 × 1.000	m ³	0.678	374.7
山砂埋戻工		(0.600 × 0.580 - π / 4 × 0.180 ²) × 1.000	m ³	0.323	178.5
碎石埋戻工(RC-40)		0.600 × 0.300 × 1.000	m ³	0.180	99.4
路 盤 工	t= 25cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	331.6
		0.600 × 1.000 × 0.250	m ³	0.150	82.9
表 層 工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m ²	0.600	331.6
		0.600 × 1.000 × 0.050	m ³	0.030	16.5
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m ³	0.030	16.6
残土処分工		機械掘削工数量	m ³	0.678	374.7

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 94.81 m
	市道 As舗装 PE φ 150
	土被り=0.9 m

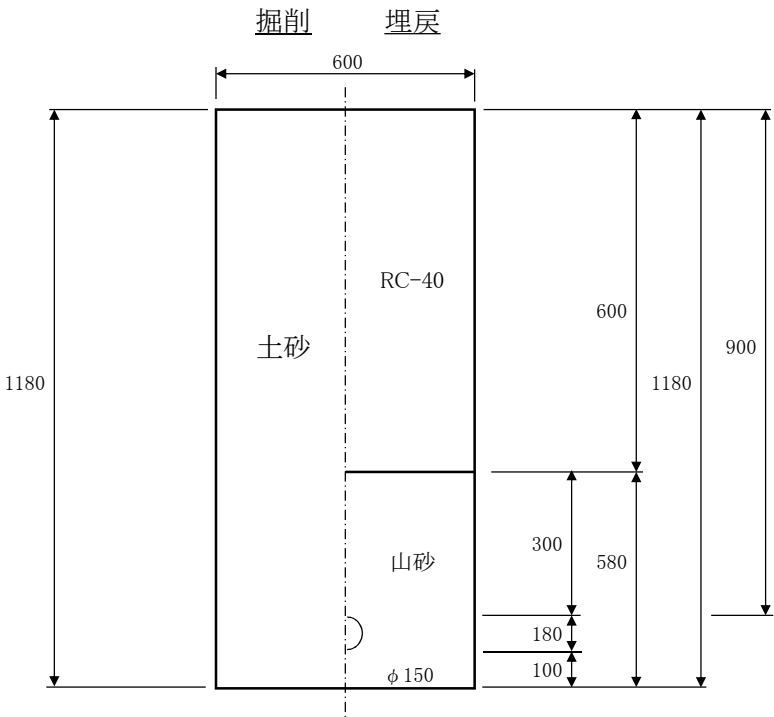
③



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 3cm	1.000 × 2	m	2.000	189.6
舗装版破碎工	t= 3cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	56.8
		0.600 × 1.000 × 0.030	m3	0.018	1.7
機械掘削工		0.600 × 1.150 × 1.000	m3	0.690	65.4
山砂埋戻工		(0.600 × 0.580 - π / 4 × 0.180 ²) × 1.000	m3	0.323	30.6
碎石埋戻工(RC-40)		0.600 × 0.400 × 1.000	m3	0.240	22.7
路 盤 工(M-30)	t= 17cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	56.8
		0.600 × 1.000 × 0.170	m3	0.102	9.6
表 層 工	t= 3cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	56.8
		0.600 × 1.000 × 0.030	m3	0.018	1.7
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m3	0.018	1.7
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.690	65.4

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 50.01 m
	市道 未舗装 PE φ 150
	土被り=0.9 m

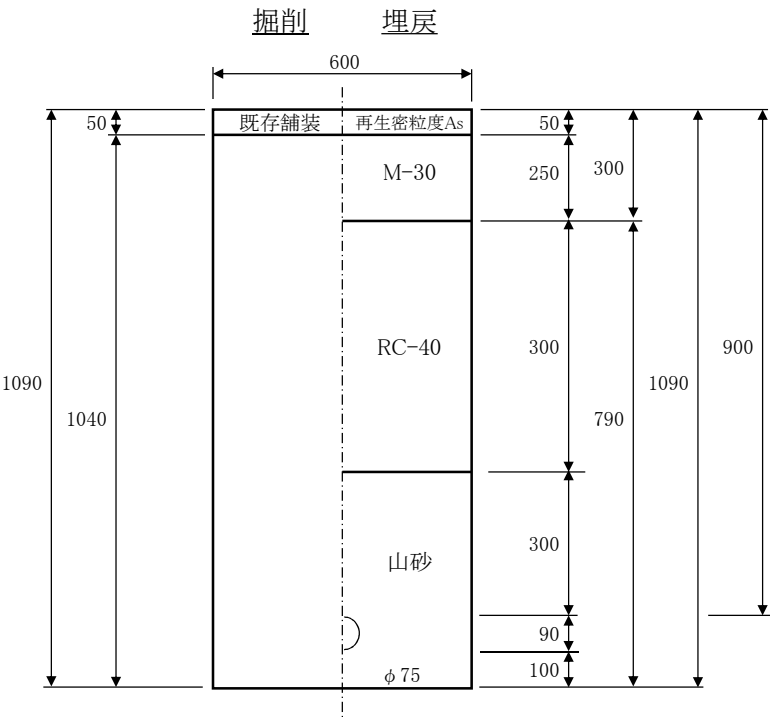
④



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 0cm	1.000 × 0	m	0.000	0.0
舗装版破碎工	t= 0cm	0.600 × 0.000	m2	0.000	0.0
		0.600 × 1.000 × 0.000	m3	0.000	0.0
機械掘削工		0.600 × 1.180 × 1.000	m3	0.708	35.4
山砂埋戻工		(0.600 × 0.580 - π / 4 × 0.180 ²) × 1.000	m3	0.323	16.1
碎石埋戻工(RC-40)		0.600 × 0.600 × 1.000	m3	0.360	18.0
路 盤 工	t= 0cm	0.600 × 0.000	m2	0.000	0.0
		0.600 × 1.000 × 0.000	m3	0.000	0.0
表 層 工	t= 0cm	0.600 × 0.000	m2	0.000	0.0
		0.600 × 1.000 × 0.000	m3	0.000	0.0
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m3	0.000	0.0
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.708	35.4

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 0.40 m
	県道 As舗装 PE φ 75
	土被り=0.9 m

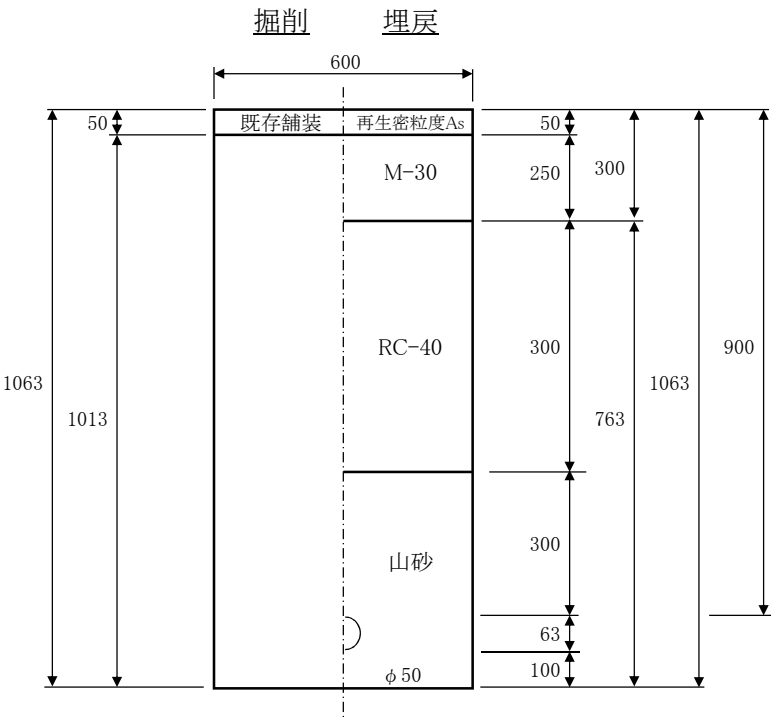
⑤



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2	m	2.000	0.8
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	0.2
		0.600 × 1.000 × 0.050	m3	0.030	0.0
機械掘削工		0.600 × 1.040 × 1.000	m3	0.624	0.2
山砂埋戻工		(0.600 × 0.490 - π / 4 × 0.090 ²) × 1.000	m3	0.288	0.1
碎石埋戻工(RC-40)		0.600 × 0.300 × 1.000	m3	0.180	0.1
路 盤 工(M-30)	t= 25cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	0.2
		0.600 × 1.000 × 0.250	m3	0.150	0.1
表 層 工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	0.2
		0.600 × 1.000 × 0.050	m3	0.030	0.1
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m3	0.030	0.1
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.624	0.2

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 3.09 m
	県道 As舗装 PE φ 50
	土被り=0.9 m

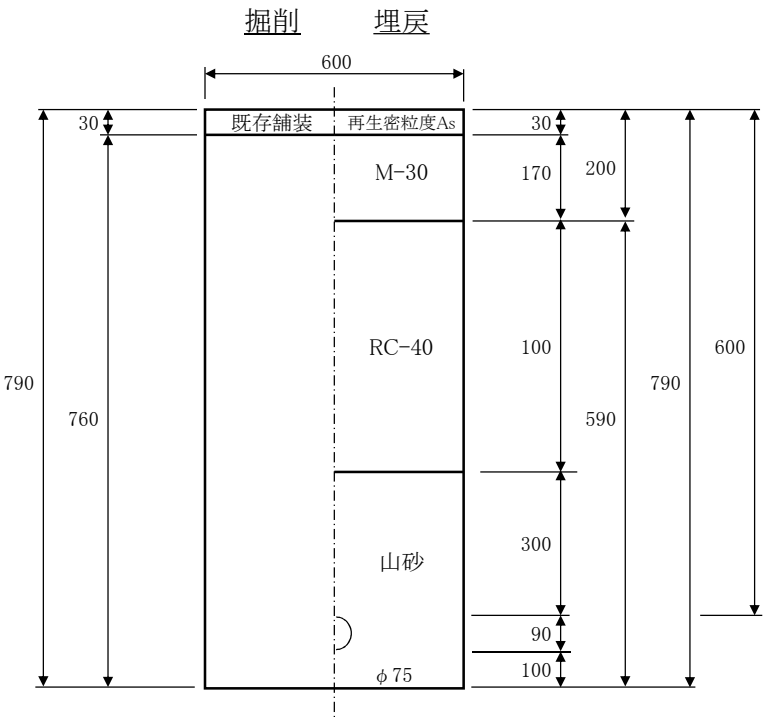
⑥



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 5cm	1.000 × 2	m	2.000	6.2
舗装版破碎工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	1.8
		0.600 × 1.000 × 0.050	m3	0.030	0.1
機械掘削工		0.600 × 1.013 × 1.000	m3	0.608	1.8
山砂埋戻工		(0.600 × 0.463 - π / 4 × 0.063 ²) × 1.000	m3	0.275	0.8
碎石埋戻工(RC-40)		0.600 × 0.300 × 1.000	m3	0.180	0.5
路 盤 工(M-30)	t= 25cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	1.8
		0.600 × 1.000 × 0.250	m3	0.150	0.4
表 層 工	t= 5cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	1.8
		0.600 × 1.000 × 0.050	m3	0.030	0.0
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m3	0.030	0.1
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.608	1.8

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 85.10 m
	市道 As舗装 PE φ 75
	土被り=0.6 m

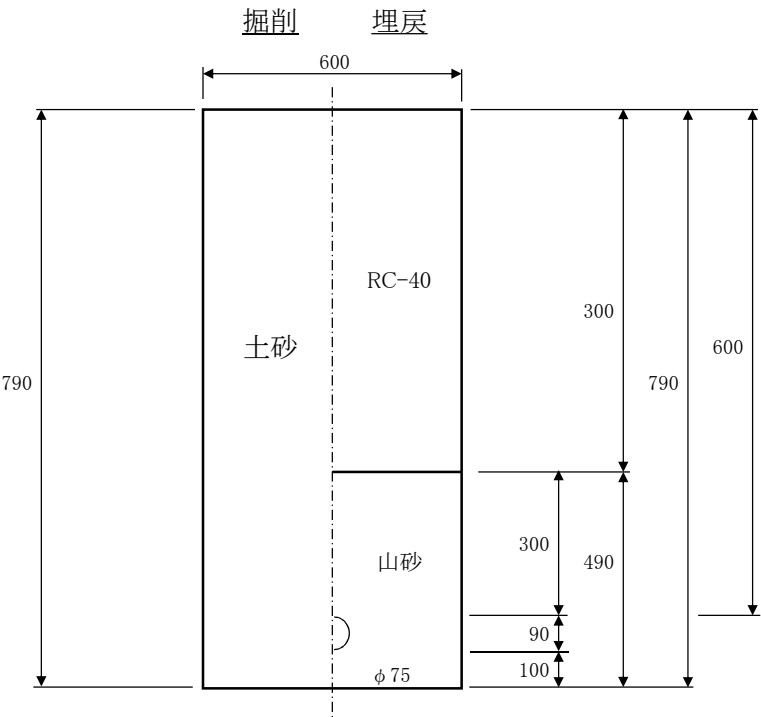
⑦



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 3cm	1.000 × 2	m	2.000	170.2
舗装版破碎工	t= 3cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	51.0
		0.600 × 1.000 × 0.030	m3	0.018	1.5
機械掘削工		0.600 × 0.760 × 1.000	m3	0.456	38.8
山砂埋戻工		(0.600 × 0.490 - π / 4 × 0.090 ²) × 1.000	m3	0.288	24.5
碎石埋戻工(RC-40)		0.600 × 0.100 × 1.000	m3	0.060	5.1
路 盤 工(M-30)	t= 17cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	51.0
		0.600 × 1.000 × 0.170	m3	0.102	8.6
表 層 工	t= 3cm	0.600 × 1.000	m2	0.600	51.0
		0.600 × 1.000 × 0.030	m3	0.018	1.5
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m3	0.018	1.5
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.456	38.8

土 工 数 量 計 算 書	施工延長 L= 75.10 m
	市道 未舗装 PE φ 75
	土被り=0.6 m

⑧



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装版切断工	t= 0cm	1.000 × 0	m	0.000	0.0
舗装版破碎工	t= 0cm	0.600 × 0.000	m2	0.000	0.0
		0.600 × 1.000 × 0.000	m3	0.000	0.0
機械掘削工		0.600 × 0.790 × 1.000	m3	0.474	35.5
山砂埋戻工		(0.600 × 0.490 - π / 4 × 0.090 ²) × 1.000	m3	0.288	21.6
碎石埋戻工(RC-40)		0.600 × 0.300 × 1.000	m3	0.180	13.5
路 盤 工	t= 0cm	0.600 × 0.000	m2	0.000	0.0
		0.600 × 1.000 × 0.000	m3	0.000	0.0
表 層 工	t= 0cm	0.600 × 0.000	m2	0.000	0.0
		0.600 × 1.000 × 0.000	m3	0.000	0.0
廃材処分工		舗装版破碎工数量	m3	0.000	0.0
残土処分工		機械掘削工数量	m3	0.474	35.5

5. 桑西第2減圧弁設置工

5-1. 材料・労務

管材数量表(桑西第2減圧弁室築造工)

管 種	用 途	口 径	道路種別				
名 称	細 別・規 格	単位	数 量	合 計	単位延長	合計延長	備 考
片フランジ短管 7.5K	SS400 ナイロンコート φ 100×700	個	2	2			
三フランジT字管 7.5K	SS400 ナイロンコート φ 100×400+φ 100×170	個	2	2			
フランジ曲管 7.5K	SS400 ナイロンコート φ 100×280×159	個	2	2			
両フランジ短管 7.5K	SS400 ナイロンコート φ 100×1420	個	1	1			
両フランジ短管 7.5K	SS400 ナイロンコート φ 100×480	個	1	1			
伸縮管(両フランジ) 7.5K	SS400 ナイロンコート φ 100 タイロット付	個	2	2			
減圧弁	FCD製 φ 100	個	－	－			
ストレーナー 7.5K	FCD製 φ 100	個	1	1			
ソフトシール仕切弁 7.5K	FCD製 φ 100 ハンドル付	基	3	3			
フランジ接合品 7.5K	SUS304 φ 100	組	15	15			
レジンマンホール	内法寸法 3000×1400×1700	個	1	1			
鉄蓋	FCD製 φ 600	組	1	1			
レジン調整リング	φ 600×140(H)	枚	1	1			
タラップ SUS製		組	6	6			
架台	レジンコンクリート製	式	1	1			
ドレンプラグ	φ 50	組	1	1			

労務数量計算表(桑西第2減圧弁室築造工)

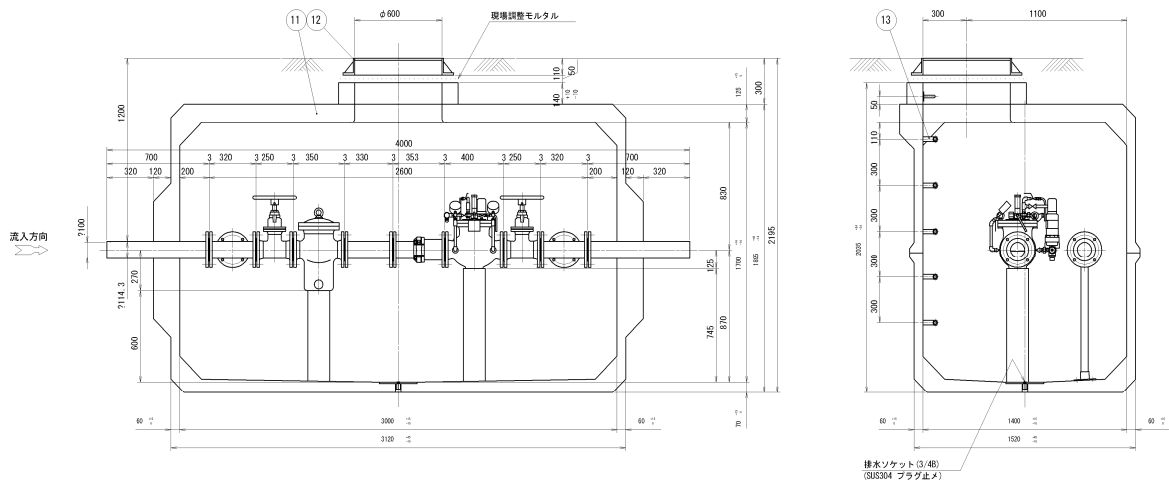
[illegible]

5-2. 土工

土工数量計算書

施工延長 L= m

参考図



名 称	規 格	計 算 式	単位	数量 m当り	数 量 全体
舗装切断		$(4.120 \times 2.520) \times 2 = 20.765$	m		20.7
舗装版掘削		$4.120 \times 2.520 = 10.382$	m ²		10
殻運搬・処理		$10.382 \times 0.05 = 0.519$	m ³		0.5
機械掘削工		$4.120 \times 2.520 \times 2.395 = 24.866$	m ³		24
クッション材埋戻工	再生砂	$4.120 \times 2.520 \times 1.500 = 15.574$ ①			
		$3.120 \times 1.520 \times 1.30 = 6.165$ ②(控除)			
		$0.857 + 0.286 = 1.143$ ③(控除)			
		$V = ① - ② - ③$			
		$= 15.574 - 6.165 - 1.143 = 8.266$	m ³		8
再生碎石埋戻工		$4.120 \times 2.520 \times 0.395 = 4.101$ ①			
		$3.120 \times 1.520 \times 0.40 = 1.873$ ②(控除)			
		$V = ① - ② - ③ = 4.101 - 1.873 = 2.228$	m ³		2
路盤工	RC-40 t=25cm	$4.120 \times 2.520 = 10.382$	m ²		10
舗装工(As仮復旧)	t=5cm	$4.120 \times 2.520 = 10.382$	m ²		10
残土処分工			m ³		24
碎石基礎工	t=150 RC40~0	$3.320 \times 1.720 = 5.710$	m ²		5
		$3.320 \times 1.720 \times 0.15 = 0.857$	m ³		0.8
均しコンクリート型枠		$(3.320 \times 1.720) \times 2 \times 0.050 = 0.571$	m ²		0.5
コンクリート工	18-8-25BB	$3.320 \times 1.720 \times 0.05 = 0.286$	m ³		0.2
軽量鋼矢板建込工	h=2.50 ~3.00	$4.120 \times 2.520 = 10.382$	m		10.3

6. 桑西橋添架管設置工

6-1. 材料・労務

7. 大渡戸橋添架管設置工

7-1. 材料・労務

8. 交通誘導員

8-1. 交通誘導員

交通誘導員集計表

[illegible]

交通誘導員 数量計算書

本管（林道）

設計条件		平均土被り		0.60	m
1. 管種・口径		3. 日当り施工量			
管種	HPPE	舗装切断	As-15cm以下	240	m / 日
管種 (2条配管)	—	舗装掘削	10cm以下	810	m2/ 日
口径	150 mm	掘削(床掘)	水道-山積0.28m3[平積0.20m3]	43	m3/ 日
口径 (2条配管)	— mm	埋戻し	水道-山積0.28m3(タンバ転圧)	33	m3/ 日
管外径	0.18 m	下層路盤工	水道-1.8m未満	222	m2/ 日
管外径 (2条配管)	m	仮舗装工	水道-人力-t≤50	250	m2/ 日
管布設歩掛	0.10 人/m	上層路盤工(粒調)	水道-1.8m未満	222	m2/ 日
管布設歩掛 (2条配管)	人/m	上層路盤工(漚安)			m2/ 日
2. 土工・舗装構成		本復旧工(As)	土木-機械-車道-1.4m以上	2300	m2/ 日
掘削幅	0.60 m	本復旧工(Co)			m3/ 日
掘削深	0.88 m	4. 土工・舗装工数量(10m当り)			
砂基礎厚	0.38 m	舗装版掘削工		6.00	m2
埋戻し厚(RC-40)	0.20 m	床掘工		5.28	m3
下層路盤厚	0.15 m	砂基礎工		2.03	m3
仮舗装厚	0.04 m	埋戻し工		1.20	m3
上層路盤厚 (粒調碎石)	0.10 m	路盤工		6.00	m2
上層路盤厚 (漚青安定処理)	m	仮舗装工		6.00	m2
上層路盤幅 (粒調碎石)	m	舗装版掘削工 (本復旧時)			m2
上層路盤幅 (漚青安定処理)	m	路盤掘削工 (本復旧時・粒調碎石)			m3
本復旧厚 (As舗装)	m	上層路盤工 (粒調碎石)			m2
本復旧厚 (Co舗装)	m	上層路盤工 (漚青安定処理)			m2
本復旧幅	m	舗装工 (As舗装)			m2
本復旧 (層数)	層	舗装工 (Co舗装)			m3
舗装版切断数 (1回目、仮復旧時)	2 本	5. 交通誘導員人数構成		2	人
舗装版切断数 (2回目、本復旧時)	1 本	6. 管路延長		44.08	m

●10m当り工事日数の算出

舗装版切断工 (1回目、仮復旧時)	10.00m × 2本 ÷ 240.00m =	0.08	日
舗装版掘削工	6.00m2 ÷ 810.00m2/日 =	0.01	日
床掘工	5.28m3 ÷ 43.00m3/日 =	0.12	日
管布設工	10.00m ÷ (4人/日 ÷ (0.10 + 0.00) 人/m) =	0.25	日
砂基礎工	2.03m3 ÷ 33.00m3/日 =	0.06	日
埋戻し工	1.20m3 ÷ 33.00m3/日 =	0.04	日
下層路盤工	6.00m2 ÷ 222.00m2/日 × 1層 =	0.03	日
仮舗層工	6.00m2 ÷ 250.00m2/日 =	0.02	日
舗装版切断工 (2回目、本復旧時)	10.00m × 1本 ÷ 240.00m =	0.04	日
舗装版掘削工 (本復旧時)	0.00m2 ÷ 810.00m2/日 =		日
路盤掘削工 (本復旧時・粒調碎石)			日
上層路盤工 (粒調碎石)	0.00m2 ÷ 222.00m2/日 × 1層 =	0.01	日
上層路盤工 (漚青安定処理)			日
本復旧工 (As舗装)			日
舗装工 (Co舗装)			日
合 計		0.66	日

日進量 10m ÷ 0.66日 = 15.15 m/日

施工日数 44.1m ÷ 15.15m/日 = 2.91 3 日

交通誘導員員数 3日 × 2人 = 5.82 6 人

交通誘導員 数量計算書

本管（県道）

設計条件		平均土被り		0.90	m
1. 管種・口径		3. 日当り施工量			
管種	HPPE	舗装切断	As-15cm以下	240	m / 日
管種 (2条配管)	—	舗装掘削	10cm以下	810	m2/ 日
口径	150 mm	掘削(床掘)	水道-山積0.28m3[平積0.20m3]	43	m3/ 日
口径 (2条配管)	— mm	埋戻し	水道-山積0.28m3(タンバ転圧)	33	m3/ 日
管外径	0.18 m	下層路盤工	水道-1.8m未満	222	m2/ 日
管外径 (2条配管)	m	仮舗装工	水道-人力-t≤50	250	m2/ 日
管布設歩掛	0.10 人/m	上層路盤工(粒調)	水道-1.8m未満	222	m2/ 日
管布設歩掛 (2条配管)	人/m	上層路盤工(漚安)			m2/ 日
2. 土工・舗装構成		本復旧工(As)	土木-機械-車道-1.4m以上	2300	m2/ 日
掘削幅	0.60 m	本復旧工(Co)			m3/ 日
掘削深	1.18 m	4. 土工・舗装工数量(10m当り)			
砂基礎厚	0.58 m	舗装版掘削工		6.00	m2
埋戻し厚(RC-40)	0.20 m	床掘工		7.08	m3
下層路盤厚(RC-40)	0.25 m	砂基礎工		3.23	m3
仮舗装厚	0.05 m	埋戻し工		1.20	m3
上層路盤厚 (粒調碎石)	0.10 m	路盤工		6.00	m2
上層路盤厚 (漚青安定処理)	m	仮舗装工		6.00	m2
上層路盤幅 (粒調碎石)	m	舗装版掘削工 (本復旧時)			m2
上層路盤幅 (漚青安定処理)	m	路盤掘削工 (本復旧時・粒調碎石)			m3
本復旧厚 (As舗装)	m	上層路盤工 (粒調碎石)			m2
本復旧厚 (Co舗装)	m	上層路盤工 (漚青安定処理)			m2
本復旧幅	m	舗装工 (As舗装)			m2
本復旧 (層数)	層	舗装工 (Co舗装)			m3
舗装版切断数 (1回目、仮復旧時)	2 本	5. 交通誘導員人数構成		2	人
舗装版切断数 (2回目、本復旧時)	1 本	6. 管路延長		729.40	m

●10m当り工事日数の算出

舗装版切断工 (1回目、仮復旧時)	10.00m × 2本 ÷ 240.00m =	0.08	日
舗装版掘削工	6.00m2 ÷ 810.00m2/日 =	0.01	日
床掘工	7.08m3 ÷ 43.00m3/日 =	0.16	日
管布設工	10.00m ÷ (4人/日 ÷ (0.10 + 0.00)人/m) =	0.25	日
砂基礎工	3.23m3 ÷ 33.00m3/日 =	0.10	日
埋戻し工	1.20m3 ÷ 33.00m3/日 =	0.04	日
下層路盤工	6.00m2 ÷ 222.00m2/日 × 2層 =	0.05	日
仮舗層工	6.00m2 ÷ 250.00m2/日 =	0.02	日
舗装版切断工 (2回目、本復旧時)	10.00m × 1本 ÷ 240.00m =	0.04	日
舗装版掘削工 (本復旧時)	0.00m2 ÷ 810.00m2/日 =		日
路盤掘削工 (本復旧時・粒調碎石)			日
上層路盤工 (粒調碎石)	0.00m2 ÷ 222.00m2/日 × 1層 =	0.01	日
上層路盤工 (漚青安定処理)			日
本復旧工 (As舗装)			日
舗装工 (Co舗装)			日
合 計		0.76	日

日進量	10m ÷ 0.76日 =	13.16	m/ 日
-----	---------------	-------	------

施工日数	729.4m ÷ 13.16m/	55.43	56 日
------	------------------	-------	------

交通誘導員員数	56日 × 2人 =	110.85	112 人
---------	------------	--------	-------

交通誘導員 数量計算書

本管（市道）

設計条件		平均土被り		0.60	m
1. 管種・口径		3. 日当り施工量			
管種	HPPE	舗装切断	As-15cm以下	240	m / 日
管種 (2条配管)	—	舗装掘削	10cm以下	810	m2/ 日
口径	75 mm	掘削(床掘)	水道-山積0.28m3[平積0.20m3]	43	m3/ 日
口径 (2条配管)	— mm	埋戻し	水道-山積0.28m3(タンバ転圧)	33	m3/ 日
管外径	0.09 m	下層路盤工	水道-1.8m未満	222	m2/ 日
管外径 (2条配管)	m	仮舗装工	水道-人力-t≤50	250	m2/ 日
管布設歩掛	0.06 人/m	上層路盤工(粒調)	水道-1.8m未満	222	m2/ 日
管布設歩掛 (2条配管)	人/m	上層路盤工(漚安)			m2/ 日
2. 土工・舗装構成		本復旧工(As)	土木-機械-車道-1.4m以上	2300	m2/ 日
掘削幅	0.60 m	本復旧工(Co)			m3/ 日
掘削深	0.79 m	4. 土工・舗装工数量(10m当り)			
砂基礎厚	0.49 m	舗装版掘削工		6.00	m2
埋戻し厚(RC-40)	0.10 m	床掘工		4.74	m3
下層路盤厚	m	砂基礎工		2.88	m3
仮舗装厚	0.03 m	埋戻し工		0.60	m3
上層路盤厚 (粒調碎石)	0.17 m	路盤工			m2
上層路盤厚 (漚青安定処理)	m	仮舗装工		6.00	m2
上層路盤幅 (粒調碎石)	m	舗装版掘削工 (本復旧時)			m2
上層路盤幅 (漚青安定処理)	m	路盤掘削工 (本復旧時・粒調碎石)			m3
本復旧厚 (As舗装)	m	上層路盤工 (粒調碎石)			m2
本復旧厚 (Co舗装)	m	上層路盤工 (漚青安定処理)			m2
本復旧幅	m	舗装工 (As舗装)			m2
本復旧 (層数)	層	舗装工 (Co舗装)			m3
舗装版切断数 (1回目、仮復旧時)	2 本	5. 交通誘導員人数構成		1	人
舗装版切断数 (2回目、本復旧時)	1 本	6. 管路延長		156.20	m

●10m当り工事日数の算出

舗装版切断工 (1回目、仮復旧時)	10.00m × 2本 ÷ 240.00m =	0.08	日
舗装版掘削工	6.00m2 ÷ 810.00m2/日 =	0.01	日
床掘工	4.74m3 ÷ 43.00m3/日 =	0.11	日
管布設工	10.00m ÷ (4人/日 ÷ (0.06 + 0.00)人/m) =	0.15	日
砂基礎工	2.88m3 ÷ 33.00m3/日 =	0.09	日
埋戻し工	0.60m3 ÷ 33.00m3/日 =	0.02	日
下層路盤工			日
仮舗層工	6.00m2 ÷ 250.00m2/日 =	0.02	日
舗装版切断工 (2回目、本復旧時)	10.00m × 1本 ÷ 240.00m =	0.04	日
舗装版掘削工 (本復旧時)	0.00m2 ÷ 810.00m2/日 =		日
路盤掘削工 (本復旧時・粒調碎石)			日
上層路盤工 (粒調碎石)	0.00m2 ÷ 222.00m2/日 × 1層 =	0.01	日
上層路盤工 (漚青安定処理)			日
本復旧工 (As舗装)			日
舗装工 (Co舗装)			日
合 計		0.53	日
日進量		10m ÷ 0.53日 =	18.87 m/ 日
施工日数		156.2m ÷ 18.87m/	8.28 8 日
交通誘導員員数		8日 × 1人 =	8.28 8 人