

数量計算調書

松本市上下水道局下水道課

PRP φ200mm

管路土工・管布設工・管基礎工 数量表

No. 1

工 種	種 別	計 算					計	数 量	適 用
		114							
管路延長		31.20					31.20	31.2 m	
管渠延長		30.30					30.30	30.3 m	
管体延長		30.14					30.14	30.1 m	
管路土工									
管路掘削	BH0.13	51.1					51.1	51 m ³	
	BH0.28							m ³	
	BH0.45							m ³	
管路埋戻A	RC40-0 BH0.13 投入	29.5					29.5	30 m ³	
	RC40-0 BH0.28 投入							m ³	
	RC40-0 BH0.45 投入							m ³	
管路埋戻B	BH0.13 投入							m ³	
	BH0.28 投入							m ³	
	BH0.45 投入							m ³	

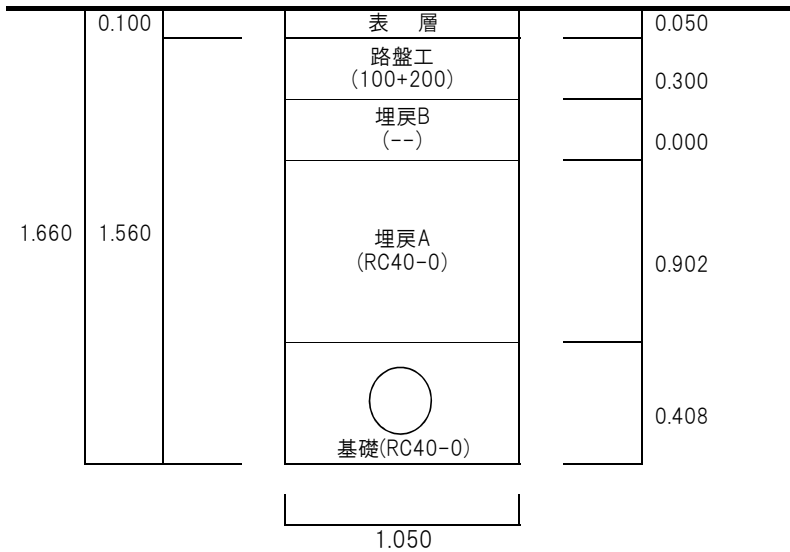
土工① 数量計算書

114

管種	PRP
管径	φ200
管外径	0.208 m
掘削深	1.66 m
管路延長	31.20 m
管渠延長	30.30 m
管体延長	30.14 m

掘削時

埋戻時



舗装切断工

$$31.20 \times 2 - 0.00 = 62.4 \text{ m}$$

舗装版直接掘削工

$$1.05 \times 31.20 - 0.00 = 32.8 \text{ m}^2$$

管路掘削

$$1.56 \times 1.05 \times 31.20 - 0.00 = 51.1 \text{ m}^3$$

基礎(RC40-0)

$$(0.408 \times 1.050 - 0.208 \times 2 \times 3.14 \div 4) \times 30.14 = 11.89 \text{ m}^3$$

埋戻A(RC40-0)

$$0.902 \times 1.050 \times 31.20 - \text{控除} : \text{上水道管巻立} = 29.5 \text{ m}^3$$

埋戻B(--)

$$0.000 \times 1.050 \times 31.20 - \text{控除} = 0.0 \text{ m}^3$$

$$1.05 \times 31.20 - 0.00 = - \text{m}^2$$

発生土処理(土砂)

$$51.1 - (0.0 + 0.0) \div 0.9 = 51.1 \text{ m}^3$$

産廃運搬工(As)

$$0.10 \times 1.050 \times 31.20 = 3.3 \text{ m}^3$$

産廃処理(As)

$$3.30 \times 2.30 = 7.6 \text{ t}$$

路盤工(100+200)

$$1.050 \times 31.20 - 0.00 = 32.8 \text{ m}^2$$

表層工

$$1.050 \times 31.20 - 0.00 = 32.8 \text{ m}^2$$

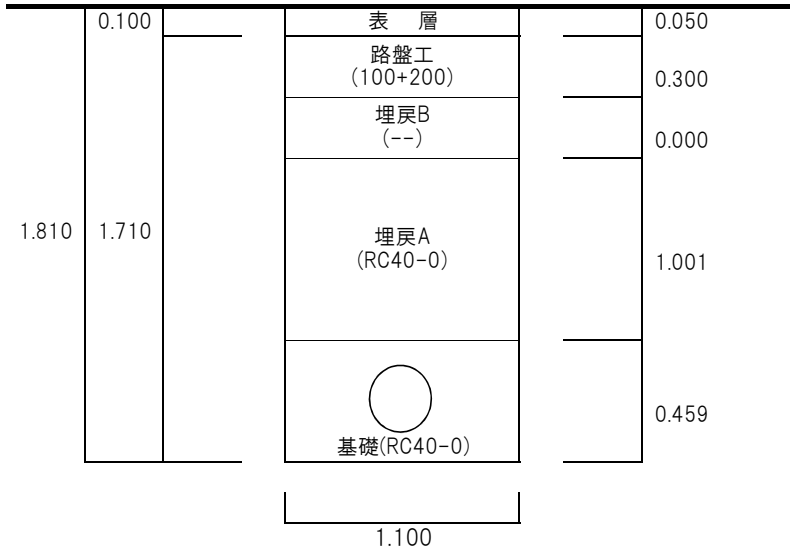
土工① 数量計算書

116

管種	PRP
管径	φ250
管外径	0.259 m
掘削深	1.81 m
管路延長	97.00 m
管渠延長	95.20 m
管体延長	94.88 m

掘削時

埋戻時



舗装切断工

$$97.00 \times 2 - 0.00 = 194.0 \text{ m}$$

舗装版直接掘削工

$$1.10 \times 97.00 - 0.00 = 106.7 \text{ m}^2$$

管路掘削

$$1.71 \times 1.10 \times 97.00 - 0.00 = 182.5 \text{ m}^3$$

基礎(RC40-0)

$$(0.459 \times 1.100 - 0.259 \times 2 \times 3.14 \div 4) \times 94.88 = 42.91 \text{ m}^3$$

埋戻A(RC40-0)

$$1.001 \times 1.100 \times 97.00 - \text{控除} : \text{上水道管巻立} = 106.8 \text{ m}^3$$

埋戻B(--)

$$0.000 \times 1.100 \times 97.00 - \text{控除} = 0.0 \text{ m}^3$$

$$1.10 \times 97.00 - 0.00 = - \text{m}^2$$

発生土処理(土砂)

$$182.5 - (0.0 + 0.0) \div 0.9 = 182.5 \text{ m}^3$$

産廃運搬工(As)

$$0.10 \times 1.100 \times 97.00 = 10.7 \text{ m}^3$$

産廃処理(As)

$$10.70 \times 2.30 = 24.6 \text{ t}$$

路盤工(100+200)

$$1.100 \times 97.00 - 0.00 = 106.7 \text{ m}^2$$

表層工

$$1.100 \times 97.00 - 0.00 = 106.7 \text{ m}^2$$

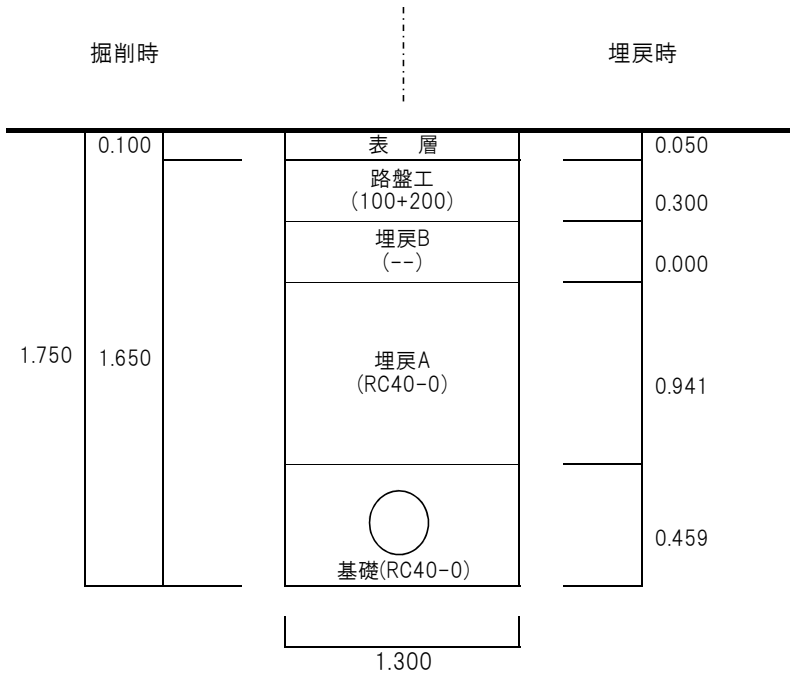
土工② 数量計算書

118

管種	PRP
管径	φ250
管外径	0.259 m
掘削深	1.75 m
管路延長	113.00 m
管渠延長	109.80 m
管体延長	109.50 m

掘削時

埋戻時



舗装切断工

$$113.00 \times 2 - 0.00 = 226.0 \text{ m}$$

舗装版直接掘削工

$$1.30 \times 113.00 - 0.00 = 146.9 \text{ m}^2$$

管路掘削

$$1.65 \times 1.30 \times 113.00 - 0.00 = 242.4 \text{ m}^3$$

基礎(RC40-0)

$$(0.459 \times 1.300 - 0.259^2 \times 3.14 \div 4) \times 109.50 = 59.6 \text{ m}^3$$

埋戻A(RC40-0)

$$0.941 \times 1.300 \times 113.00 - 0.00 : \text{上水道管巻立} = 138.2 \text{ m}^3$$

埋戻B(--)

$$0.000 \times 1.300 \times 113.00 - 0.00 = 0.0 \text{ m}^3$$

$$1.30 \times 113.00 - 0.00 = - \text{m}^2$$

発生土処理(土砂)

$$242.4 - (0.0 + 0.0) \div 0.9 = 242.4 \text{ m}^3$$

産廃運搬工(As)

$$0.10 \times 1.300 \times 113.00 = 14.7 \text{ m}^3$$

産廃処理(As)

$$14.70 \times 2.30 = 33.8 \text{ t}$$

路盤工(100+200)

$$1.300 \times 113.00 - 0.00 = 146.9 \text{ m}^2$$

表層工

$$1.300 \times 113.00 - 0.00 = 146.9 \text{ m}^2$$

PRP φ300mm

管路土工・管布設工・管基礎工 数量表

No. 1

工 種	種 別	計 算					計	数 量	適 用
		113・119 ・121	115・117	121	123-1				
管路延長		188.65	45.10	16.00	14.50		264.25	264.2 m	
管渠延長		185.05	43.30	16.00	13.60		257.95	258.0 m	
管体延長		184.41	42.98	16.00	13.44		256.83	256.8 m	
管路土工									
管路掘削	BH0.13	370.2	81.5		22.2		473.9	474 m ³	
	BH0.28							m ³	
	BH0.08			27.0			27.0	27 m ³	
管路埋戻A	RC40-0 BH0.13 投入	191.0	45.5		10.0		246.5	247 m ³	
	RC40-0 BH0.28 投入							m ³	
	RC40-0 BH0.08 投入			13.1			13.1	13 m ³	
管路埋戻B	BH0.13 投入							m ³	
	BH0.28 投入							m ³	
	BH0.08 投入							m ³	

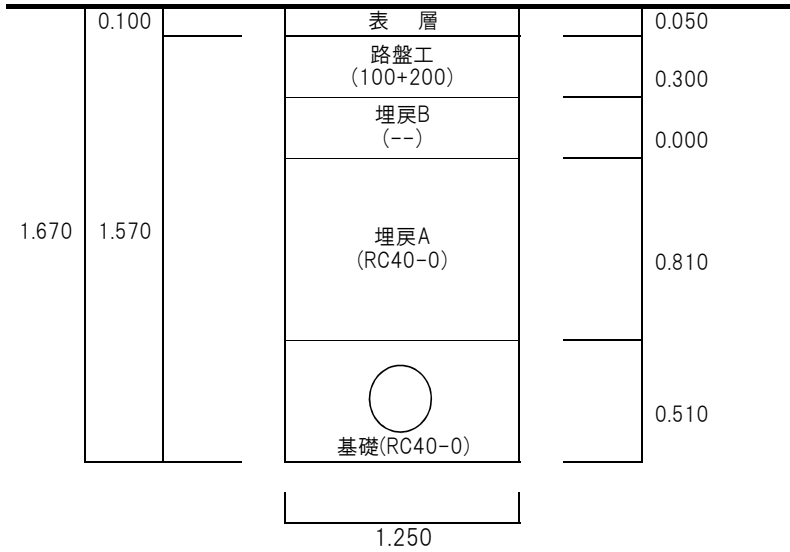
土工① 数量計算書

113・119
・121

管種	PRP
管径	φ300
管外径	0.310 m
掘削深	1.67 m
管路延長	188.65 m
管渠延長	185.05 m
管体延長	184.41 m

掘削時

埋戻時



舗装切断工

$$\begin{matrix} \text{延長} & \text{両側} & \text{控除} \\ 188.65 \times 2 & - & 0.00 \end{matrix} = 377.3 \text{ m}$$

舗装版直接掘削工

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.25 \times 188.65 & - & 0.00 \end{matrix} = 235.8 \text{ m}^2$$

管路掘削

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.57 \times 1.25 \times 188.65 & - & 0.00 \end{matrix} = 370.2 \text{ m}^3$$

基礎(RC40-0)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{管外径} & \text{管体延長} \\ (0.510 \times 1.250 - 0.310^2 \times 3.14 \div 4) \times 184.41 \end{matrix} = 103.65 \text{ m}^3$$

埋戻A(RC40-0)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 0.810 \times 1.250 \times 188.65 & - & \text{ : 上水道管巻立} \end{matrix} = 191.0 \text{ m}^3$$

埋戻B(--)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 0.000 \times 1.250 \times 188.65 & - & \end{matrix} = 0.0 \text{ m}^3$$

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.25 \times 188.65 & - & 0.00 \end{matrix} = - \text{ m}^2$$

発生土処理(土砂)

$$\begin{matrix} \text{掘削} & \text{埋戻A} & \text{埋戻B} \\ 370.2 - (0.0 + 0.0) \div 0.9 \end{matrix} = 370.2 \text{ m}^3$$

産廃運搬工(As)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} \\ 0.10 \times 1.250 \times 188.65 \end{matrix} = 23.6 \text{ m}^3$$

産廃処理(As)

$$\begin{matrix} \text{量} & \text{比重} \\ 23.60 \times 2.30 \end{matrix} = 54.3 \text{ t}$$

路盤工(100+200)

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.250 \times 188.65 & - & 0.00 \end{matrix} = 235.8 \text{ m}^2$$

表層工

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.250 \times 188.65 & - & 0.00 \end{matrix} = 235.8 \text{ m}^2$$

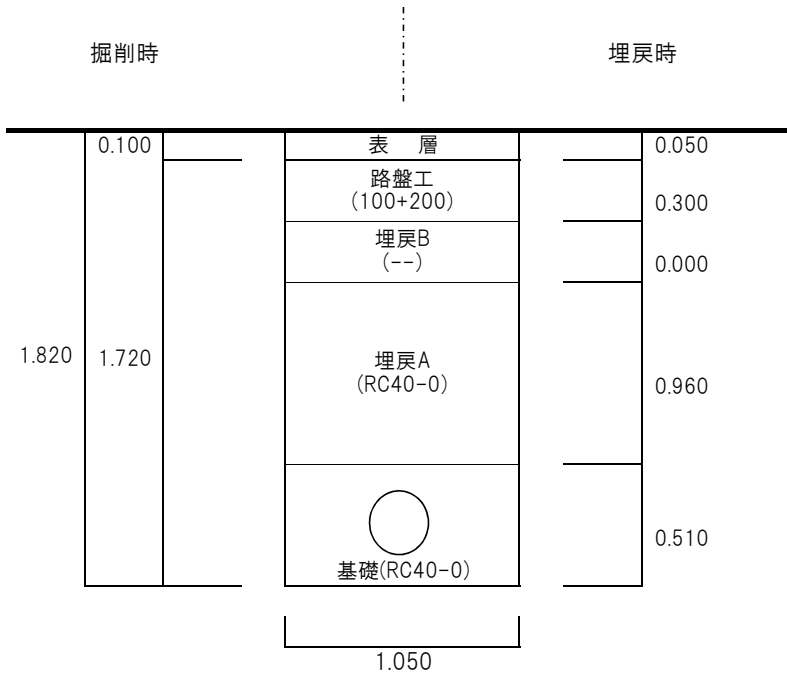
土工② 数量計算書

115・117

管種	PRP
管径	φ300
管外径	0.310 m
掘削深	1.82 m
管路延長	45.10 m
管渠延長	43.30 m
管体延長	42.98 m

掘削時

埋戻時



舗装切断工

$$\begin{matrix} \text{延長} & \text{両側} & \text{控除} \\ 45.10 & \times 2 & - 0.00 \end{matrix} = 90.2 \text{ m}$$

舗装版直接掘削工

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.05 & \times 45.10 & - 0.00 \end{matrix} = 47.4 \text{ m}^2$$

管路掘削

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.72 & \times 1.05 & \times 45.10 & - 0.00 \end{matrix} = 81.5 \text{ m}^3$$

基礎(RC40-0)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{管外径} & \text{管体延長} \\ (0.510 & \times 1.050 & - 0.310 & ^2 \times 3.14 \div 4) \times 42.98 \end{matrix} = 19.8 \text{ m}^3$$

埋戻A(RC40-0)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 0.960 & \times 1.050 & \times 45.10 & - 0.00 \end{matrix} \text{ : 上水道管巻立} = 45.5 \text{ m}^3$$

埋戻B(--)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 0.000 & \times 1.050 & \times 45.10 & - 0.00 \end{matrix} = 0.0 \text{ m}^3$$

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.05 & \times 45.10 & - 0.00 \end{matrix} = - \text{ m}^2$$

発生土処理(土砂)

$$\begin{matrix} \text{掘削} & \text{埋戻A} & \text{埋戻B} \\ 81.5 & - (0.0 + 0.0) \div 0.9 \end{matrix} = 81.5 \text{ m}^3$$

産廃運搬工(As)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} \\ 0.10 & \times 1.050 & \times 45.10 \end{matrix} = 4.7 \text{ m}^3$$

産廃処理(As)

$$\begin{matrix} \text{量} & \text{比重} \\ 4.70 & \times 2.30 \end{matrix} = 10.8 \text{ t}$$

路盤工(100+200)

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.050 & \times 45.10 & - 0.00 \end{matrix} = 47.4 \text{ m}^2$$

表層工

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.050 & \times 45.10 & - 0.00 \end{matrix} = 47.4 \text{ m}^2$$

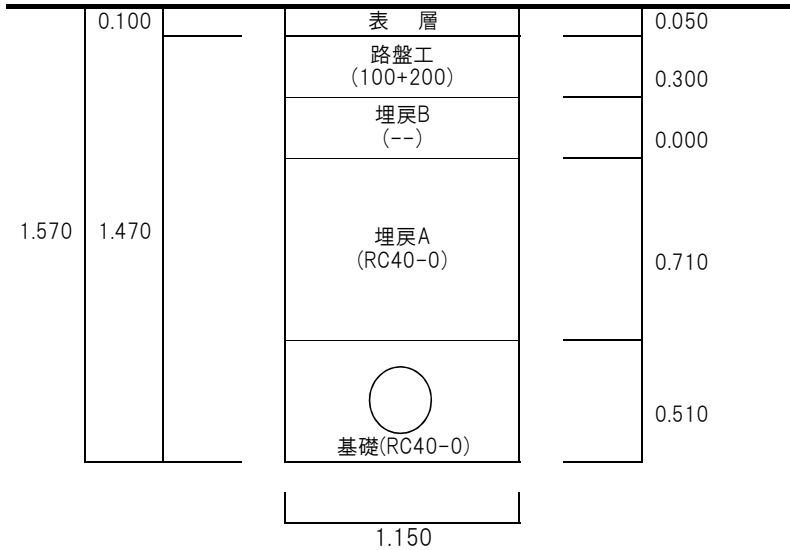
土工③ 数量計算書

121

管種	PRP
管径	φ300
管外径	0.310 m
掘削深	1.57 m
管路延長	16.00 m
管渠延長	16.00 m
管体延長	16.00 m

掘削時

埋戻時



舗装切断工

$$\begin{matrix} \text{延長} & \text{両側} & \text{控除} \\ 16.00 & \times 2 & - 0.00 \end{matrix} = 32.0 \text{ m}$$

舗装版直接掘削工

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.15 & \times 16.00 & - 0.00 \end{matrix} = 18.4 \text{ m}^2$$

管路掘削

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.47 & \times 1.15 & \times 16.00 & - 0.00 \end{matrix} = 27.0 \text{ m}^3$$

基礎(RC40-0)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{管外径} & \text{管体延長} \\ (0.510 & \times 1.150 & - 0.310 & ^2 \times 3.14 \div 4) \times 16.00 \end{matrix} = 8.18 \text{ m}^3$$

埋戻A(RC40-0)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 0.710 & \times 1.150 & \times 16.00 & - \end{matrix} \text{ : 上水道管巻立} = 13.1 \text{ m}^3$$

埋戻B(--)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 0.000 & \times 1.150 & \times 16.00 & - \end{matrix} = 0.0 \text{ m}^3$$

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.15 & \times 16.00 & - 0.00 \end{matrix} = - \text{ m}^2$$

発生土処理(土砂)

$$\begin{matrix} \text{掘削} & \text{埋戻A} & \text{埋戻B} \\ 27.0 & - (0.0 + 0.0) \end{matrix} \div 0.9 = 27.0 \text{ m}^3$$

産廃運搬工(As)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} \\ 0.10 & \times 1.150 & \times 16.00 \end{matrix} = 1.8 \text{ m}^3$$

産廃処理(As)

$$\begin{matrix} \text{量} & \text{比重} \\ 1.80 & \times 2.30 \end{matrix} = 4.1 \text{ t}$$

路盤工(100+200)

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.150 & \times 16.00 & - 0.00 \end{matrix} = 18.4 \text{ m}^2$$

表層工

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.150 & \times 16.00 & - 0.00 \end{matrix} = 18.4 \text{ m}^2$$

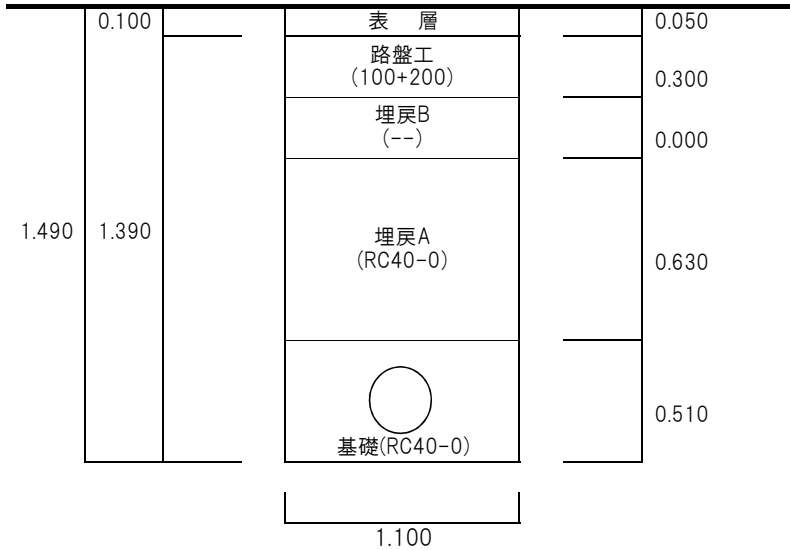
土工④ 数量計算書

123-1

管種	PRP
管径	φ300
管外径	0.310 m
掘削深	1.490 m
管路延長	14.50 m
管渠延長	13.60 m
管体延長	13.44 m

掘削時

埋戻時



舗装切断工

$$\begin{matrix} \text{延長} & \text{両側} & \text{控除} \\ 14.50 & \times 2 & - 0.00 \\ & & = \end{matrix} \quad \mathbf{29.0 \text{ m}}$$

舗装版直接掘削工

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.10 & \times 14.50 & - 0.00 \\ & & = \end{matrix} \quad \mathbf{16.0 \text{ m}^2}$$

管路掘削

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.39 & \times 1.10 & \times 14.50 & - 0.00 \\ & & & = \end{matrix} \quad \mathbf{22.2 \text{ m}^3}$$

基礎(RC40-0)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{管外径} & \text{管体延長} \\ (0.510 & \times 1.100 & - 0.310 & ^2 \times 3.14 \div 4) \times 13.44 \\ & & & = \end{matrix} \quad \mathbf{6.53 \text{ m}^3}$$

埋戻A(RC40-0)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 0.630 & \times 1.100 & \times 14.50 & - \text{ : 上水道管巻立} \\ & & & = \end{matrix} \quad \mathbf{10.0 \text{ m}^3}$$

埋戻B(--)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 0.000 & \times 1.100 & \times 14.50 & - \\ & & & = \end{matrix} \quad \mathbf{0.0 \text{ m}^3}$$

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.10 & \times 14.50 & - 0.00 \\ & & = \end{matrix} \quad \mathbf{- \text{ m}^2}$$

発生土処理(土砂)

$$\begin{matrix} \text{掘削} & \text{埋戻A} & \text{埋戻B} \\ 22.2 & - (0.0 + 0.0) \div 0.9 \\ & & = \end{matrix} \quad \mathbf{22.2 \text{ m}^3}$$

産廃運搬工(As)

$$\begin{matrix} \text{厚} & \text{巾} & \text{延長} \\ 0.10 & \times 1.100 & \times 14.50 \\ & & = \end{matrix} \quad \mathbf{1.6 \text{ m}^3}$$

産廃処理(As)

$$\begin{matrix} \text{量} & \text{比重} \\ 1.60 & \times 2.30 \\ & = \end{matrix} \quad \mathbf{3.7 \text{ t}}$$

路盤工(100+200)

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.100 & \times 14.50 & - 0.00 \\ & & = \end{matrix} \quad \mathbf{16.0 \text{ m}^2}$$

表層工

$$\begin{matrix} \text{巾} & \text{延長} & \text{控除} \\ 1.100 & \times 14.50 & - 0.00 \\ & & = \end{matrix} \quad \mathbf{16.0 \text{ m}^2}$$

1号組立マンホール工 数量表

No. 2

工 種	種 別	計 算					数 量	適 用
		114	116・118	113・115・117 119・121・123				
躯体ブロック	900- 600							個
	900- 900			2			2	2 個
	900- 1200	1	4	6			11	11 個
	900- 1500		1				1	1 個
	900- 1800							個
底版	外径 1100	1	5	8			14	14 個
組立マンホール工	マンホール深さ ～3.00m以下	1	5	8			14	14 カ所
	マンホール深さ 3.00m超～4.00m以下							カ所
	マンホール深さ 4.00m超～5.00m以下							カ所
	マンホール深さ 5.01m超							カ所
底部工	標準	1	5	8			14	14 カ所
	流入無し							カ所
	改造							カ所

1号組立マンホール工 数量表

No. 4

工 種	種 別	計 算					数 量	適 用
		114	116・118	113・115・117 119・121・123				
副管設置工	外副管 200-150 0.57 m			1			1	1 カ所
	内副管 m							カ所
マンホール蓋 撤去工	蓋枠まで	1	5	8			14	14 カ所 既設構造物撤去工 計上
	調整ブロック含む							カ所
蓋及び調整ブロック 据付工	調整Coブロック使用							カ所
	調整Coブロック未使用							カ所
ブロック据付工								個
Co削孔	ハンマードリル φ20mm 深さ20cm							孔
無収縮モルタル	1袋当たり調整高40mm 25Kg							袋
ステンレス 全ねじボルト	SUS304 M16*1000mm							本
ステンレス 六角ナット	SUS304 M16*1000mm							個
支給品運搬	鉄蓋 L=4.6km							kg ※両島浄化センター 95kg/1組
現場発生品運搬	鉄蓋 L=4.6km	1	1	1			3	285 kg ※両島浄化センター 95kg/1組

1号組立マンホール 数量計算書

No. 2

人孔番号	深さ (m) H1	積上ツゲク高 (m) H1+0.05	ステツプ (m) H2	管内径 (m)	躯体最小口高 (m) H3	人孔鉄蓋		調整金具		調整リング		斜 壁			直 壁						躯体ブロック	備考				
						T-14	T-25	2.5	4.5	10	15	30	45	60	30	60	90	120	150	180			60	90	120	150
No. 116-1	1.89	1.94	0.10	0.15	0.59	1			1	1		1													1	
No, 116-2	1.66	1.71	0.10	0.25	0.69	1		1		2		1													1	
No, 118-1	1.72	1.77	0.10	0.15	0.59	1		1		1			1												1	
No, 118-2	1.71	1.76	0.05	0.25	0.64	1		1		1			1												1	
No, 118-3	1.55	1.60	0.05	0.25	0.64	1		1		1		1													1	
合計	1.20 - 3.00		5																							
	3.01 - 4.00																									
	4.01 - 5.00																									
	5.01-					5		4	1	6		3	2											4	1	

1号マンホール 底部工・削孔・可とう継ぎ手・接続工 数量計算書

No. 1

人孔番号	流入本数	底部工			削孔 (流入管径)						可とう継ぎ手 (流出入管径)						接続工 (流出入管径)			副管工		備考	
		標準	流入無し	改造	VU	VU	VU	PRP	PRP	PRP	VU	VU	VU	PRP	PRP	PRP	短管			外副管	内副管		
					200	250	300	200	250	300	200	250	300	200	250	300	HP-VU			200-150			
No. 114-1		1												1									取付管流入
合計		1												1									

1号マンホール 底部工・削孔・可とう継ぎ手・接続工 数量計算書

No. 2

人孔番号	流入本数	底部工			削孔 (流入管径)						可とう継ぎ手 (流出入管径)						接続工 (流出入管径)			副管工		備考
		標準	流入無し	改造	VU	VU	VU	PRP	PRP	PRP	VU	VU	VU	PRP	PRP	PRP	短管 HP- VU			外副管 200-150	内副管	
					200	250	300	200	250	300	200	250	300	200	250	300						
No. 116-1		1														1						取付管流入
No. 116-2	1	1							1							2						
No. 118-1		1														1						取付管流入
No. 118-2	1	1							1							2						
No. 118-3	1	1							1							2						
合計	3	5							3							8						

塩ビ製小型マンホール 数量計算書

人孔番号	深さ (m) H1	ステップ (m) H2	管内径 (m)	インバート										カー 継手	PE 直管 (m)	くら型 MH継手		本管 自在 継手	内蓋	保護鉄蓋		備 考
				起点型ドロップ (KDR) (立管長H≥H1-0.15)						一般型 (PE長=H-0.56)						300 × 200	300 × 250			T-14	T-25	
				H= 0.6	H= 0.8	H= 1.0	H= 1.2	H= 1.4	H= 1.6	H= 1.8	H= 2.0	中間 (ST ・L)	合流 (Y)									
No, 118-4	1.54	0.05	0.25					1									1	1	1	1		
合 計	設 置 高																					
	- 2.00		1																			
	2.01 - 3.00							1									1	1	1	1		

取付管およびます工 数量表

No. 1

工 種	種 別	計 算					数 量	適 用
		114	116・118	113・115・ 117 119・121				
管路土工								
掘削工	BH0. 13	6. 68	42. 69	19. 90			69. 27	69 m ³
埋戻工	良質発生土 BH0. 13投入							m ³
	RC40-0 BH0. 13投入	3. 45	22. 75	9. 79			35. 99	36 m ³
残土処分工	BH0. 13投入 DT 2 t L=4. 9km	6. 68	42. 69	19. 90			69. 27	69 m ²
取付管及び柵工								
取付管布設工	取付管長 ～3. 0m未満							力所 参考値(市場単価)
	3. 0m以上～5. 0m未満	5	33	24			62	62 力所 参考値(市場単価)
	5. 0m以上～12. 0m未満							力所 参考値(市場単価)
	取付管布設工 VUφ150mm	8. 05	53. 46	31. 68			93. 19	93. 2 m
基礎工	砂 BH0. 13投入	1. 99	13. 20	7. 82			23. 01	23. 0 m ³ ※土量変化率=1. 33
支管取付工	φ200mm	4					4	4 力所
	φ250mm		31				31	31 力所
	φ300mm			23			23	23 力所

工 種	種 別	計 算	数 量
舗装切断工		$Lp * 2 * N$	10.90 m
		1.09 * 2 * 5	
舗装版掘削工		$Lp * W1 * N$	5.34 m ²
		1.09 * 0.98 * 5	
掘削工	BH0.13	$Lp * Ha * ((W1 + 0.70) / 2) * N$	6.68 m ³
		1.09 * 1.46 * ((0.98 + 0.70) / 2) * 5	
埋戻工	BH0.13 良質発生土		m ³
埋戻工	BH0.13 RC40-0	$Lp * ((W4 + 0.77) / 2) * h6 * N$	3.45 m ³
		1.09 * ((0.92 + 0.77) / 2) * 0.75 * 5	
残土処分工	発生土	掘削 - 埋戻 / 土量換算	6.68 m ³
		6.68 - 0.00 / 0.9	
取付管布設工	φ150mm	$L1 * N$	8.05 m
		1.61 * 5	
基礎工	砂	$Ls * A2 * N$	1.99 m ³
		1.61 * 0.247 * 5	
表層工		$Lp * W2 * N$	5.40 m ²
		1.09 * 0.99 * 5	
上層路盤工	M25-0	$Lp * W2 * N$	5.34 m ²
		1.09 * 0.98 * 5	

道路区分	市道	舗装
舗装厚	h4=	0.05 m
路盤厚	h5=	0.30 m
本管掘削幅	B=	1.05 m
	B/2=	0.53 m

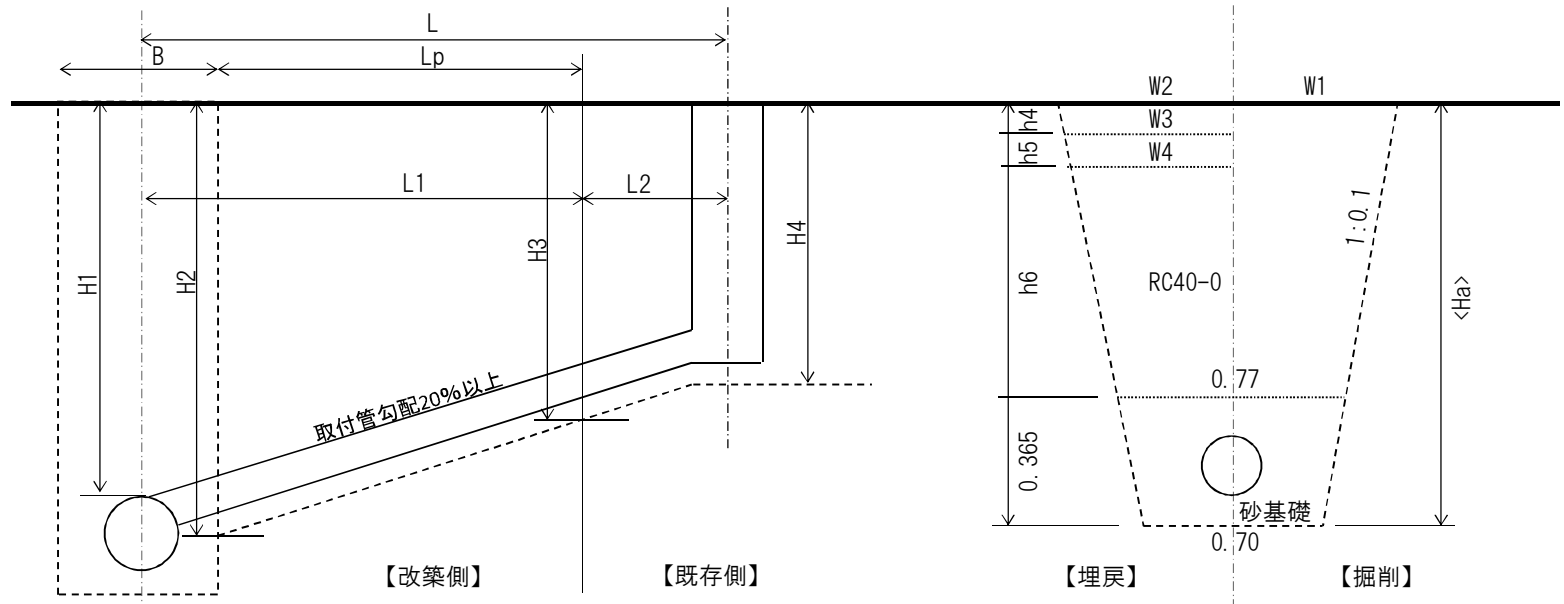
本管平均土被り	H1=	1.36 m
汚水柵平均有効深さ	h1=	0.91 m
汚水柵平均深さ	h2=	0.91 m
汚水柵平均取付延長	L=	3.52 m
汚水柵平均改築延長	L1=	1.61 m
平均土工延長	Lp=	1.09 m
汚水柵個数	N=	5 個

土工延長	Lp=	1.09
既存延長	L2=L-L1=	1.91
最大掘削深	H2=H1+(0.165+0.10):	1.63
最小掘削深	H4=h1+0.10=	1.01
改築界掘削深	H3=	1.29
平均掘削深	Ha=(H2+H3)/2=	1.46

【埋戻】		【掘削】		
施工幅	W2=0.70+(Ha*0.1*2)=	0.99	施工幅	W1=0.70+((Ha-h4)*0.1*2)
	W3=0.70+((Ha-h4)*0.1*2)=	0.98		0.98
	W4=0.70+((Ha-h4-h5)*0.1*2)=	0.92		
舗装厚(表層+上層路盤)	h4+h5 =	0.35		
碎石埋戻厚	h6(碎石)=Ha-h4-h5-0.365=	0.75	基礎延長(本管部を除く)	Ls=L1=
				1.61

[横断面図]

[断面図]



柵立上断面 A0=	$0.216 * 0.216 * \pi / 4 =$	$0.037 \text{ m}^3/\text{m}$
取付管断面 A1=	$0.165 * 0.165 * \pi / 4 =$	$0.021 \text{ m}^3/\text{m}$
砂基礎断面 A2=	$(0.77 + 0.70) / 2 * 0.365 - 0.021 =$	$0.247 \text{ m}^3/\text{m}$

工 種	種 別	計	算	数 量
舗装切断工		$Lp * 2 * N$		
		1.02 * 2 * 33		67.32 m
舗装版掘削工		$Lp * W1 * N$		
		1.02 * 0.98 * 33		32.99 m ²
掘削工	BH0.13	$Lp * Ha * ((W1 + 0.70) / 2) * N$		
		1.02 * 1.51 * ((0.98 + 0.70) / 2) * 33		42.69 m ³
埋戻工	BH0.13 良質発生土			m ³
埋戻工	BH0.13 RC40-0	$Lp * ((W4 + 0.77) / 2) * h6 * N$		
		1.02 * ((0.92 + 0.77) / 2) * 0.80 * 33		22.75 m ³
残土処分工	発生土	掘削 - 埋戻 / 土量換算		
		42.69 - 0.00 / 0.9		42.69 m ³
取付管布設工	φ150mm	$L1 * N$		
		1.62 * 33		53.46 m
基礎工	砂	$Ls * A2 * N$		
		1.62 * 0.247 * 33		13.20 m ³
表層工		$Lp * W2 * N$		
		1.02 * 0.99 * 33		33.32 m ²
上層路盤工	M25-0	$Lp * W2 * N$		
		1.02 * 0.98 * 33		32.99 m ²

道路区分	市道	舗装
舗装厚	h4=	0.05 m
路盤厚	h5=	0.30 m
本管掘削幅	B=	1.21 m
	B/2=	0.61 m

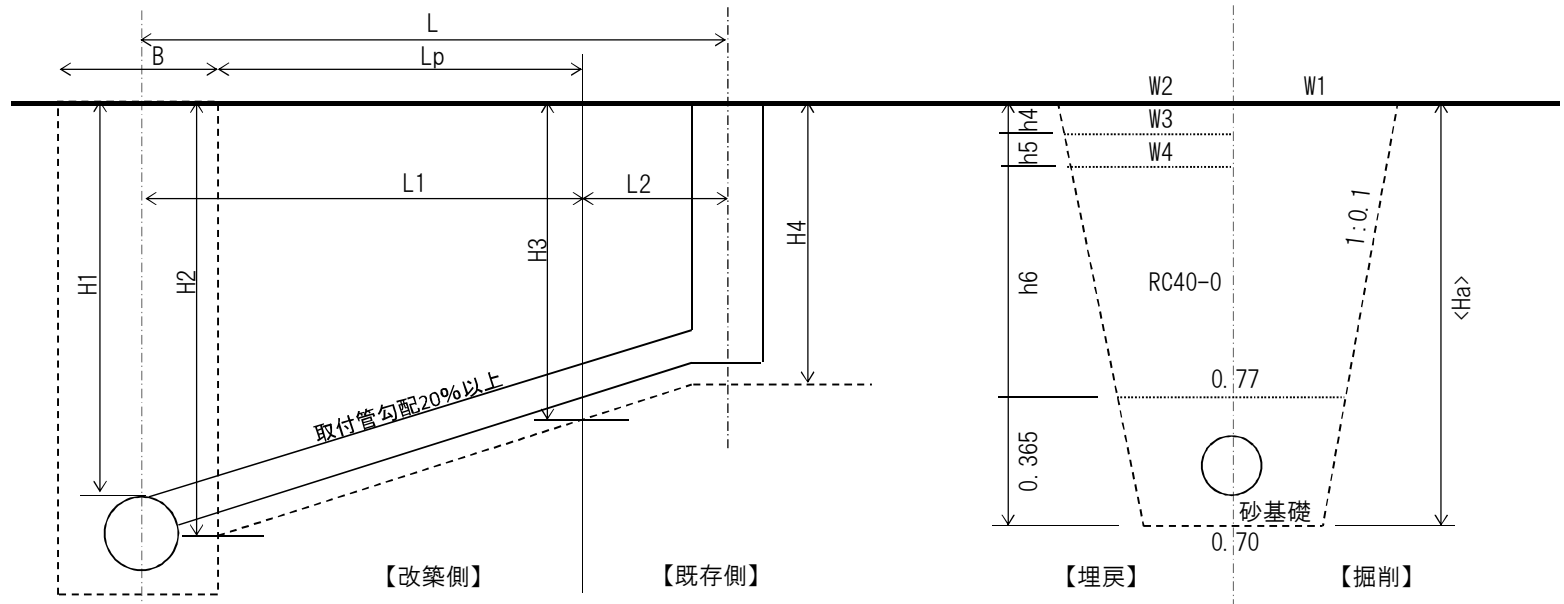
本管平均土被り	H1=	1.41 m
汚水柵平均有効深さ	h1=	0.82 m
汚水柵平均深さ	h2=	0.82 m
汚水柵平均取付延長	L=	2.90 m
汚水柵平均改築延長	L1=	1.62 m
平均土工延長	Lp=	1.02 m
汚水柵個数	N=	33 個

土工延長	Lp=	1.02
既存延長	L2=L-L1=	1.28
最大掘削深	H2=H1+(0.165+0.10):	1.68
最小掘削深	H4=h1+0.10=	0.92
改築界掘削深	H3=	1.34
平均掘削深	Ha=(H2+H3)/2=	1.51

【埋戻】		【掘削】		
施工幅	W2=0.70+(Ha*0.1*2)=	0.99	施工幅	W1=0.70+((Ha-h4)*0.1*2)
	W3=0.70+((Ha-h4)*0.1*2)=	0.98		0.98
	W4=0.70+((Ha-h4-h5)*0.1*2)=	0.92		
舗装厚(表層+上層路盤)	h4+h5 =	0.35		
碎石埋戻厚	h6(碎石)=Ha-h4-h5-0.365=	0.80	基礎延長(本管部を除く)	Ls=L1=
				1.62

[横断面図]

[断面図]



柵立上断面 A0=	$0.216 * 0.216 * \pi / 4 =$	$0.037 \text{ m}^3/\text{m}$
取付管断面 A1=	$0.165 * 0.165 * \pi / 4 =$	$0.021 \text{ m}^3/\text{m}$
砂基礎断面 A2=	$(0.77 + 0.70) / 2 * 0.365 - 0.021 =$	$0.247 \text{ m}^3/\text{m}$

工 種	種 別	計 算	数 量
舗装切断工		$Lp * 2 * N$	34.08 m
		$0.71 * 2 * 24$	
舗装版掘削工		$Lp * W1 * N$	16.70 m ²
		$0.71 * 0.98 * 24$	
掘削工	BH0.13	$Lp * Ha * ((W1 + 0.70) / 2) * N$	19.90 m ³
		$0.71 * 1.39 * ((0.98 + 0.70) / 2) * 24$	
埋戻工	BH0.13 良質発生土		m ³
埋戻工	BH0.13 RC40-0	$Lp * ((W4 + 0.77) / 2) * h6 * N$	9.79 m ³
		$0.71 * ((0.92 + 0.77) / 2) * 0.68 * 24$	
残土処分工	発生土	掘削 - 埋戻 / 土量換算	19.90 m ³
		$19.90 - 0.00 / 0.9$	
取付管布設工	φ150mm	$L1 * N$	31.68 m
		$1.32 * 24$	
基礎工	砂	$Ls * A2 * N$	7.82 m ³
		$1.32 * 0.247 * 24$	
表層工		$Lp * W2 * N$	16.87 m ²
		$0.71 * 0.99 * 24$	
上層路盤工	M25-0	$Lp * W2 * N$	16.70 m ²
		$0.71 * 0.98 * 24$	

道路区分	市道	舗装
舗装厚	h4=	0.05 m
路盤厚	h5=	0.30 m
本管掘削幅	B=	1.22 m
	B/2=	0.61 m

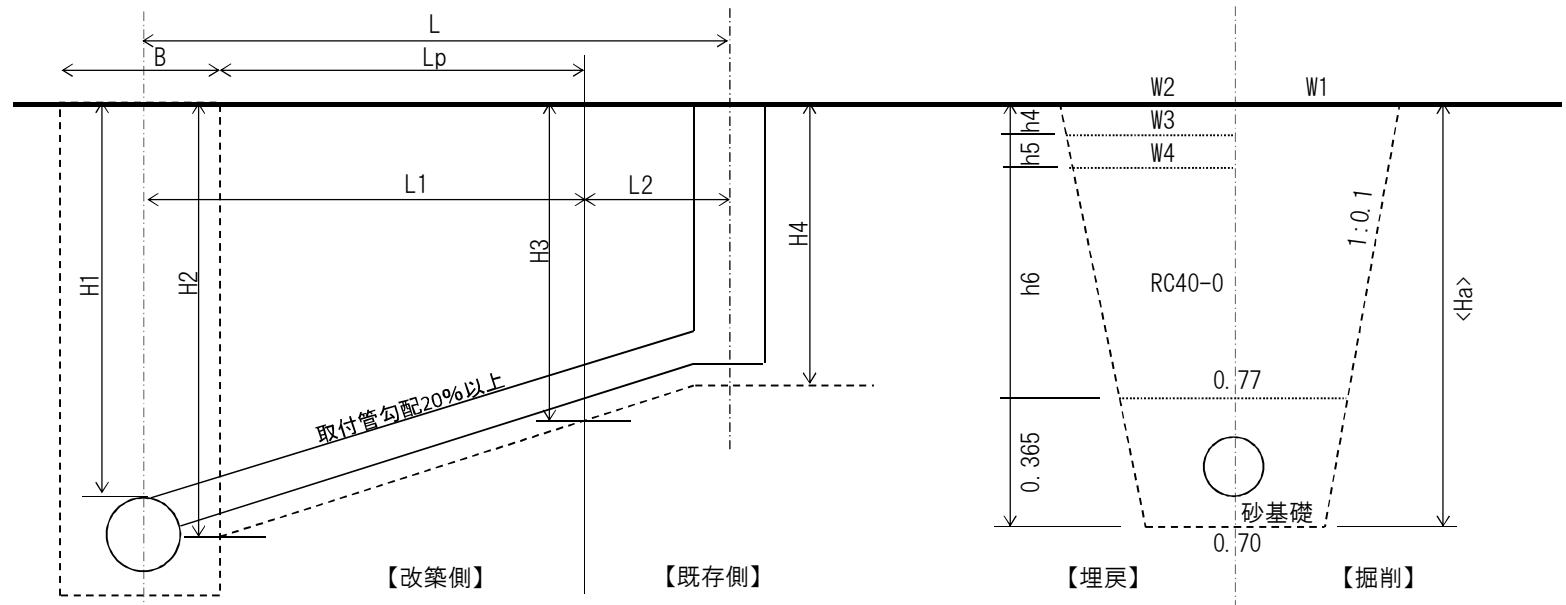
本管平均土被り	H1=	1.28 m
汚水柵平均有効深さ	h1=	0.83 m
汚水柵平均深さ	h2=	0.83 m
汚水柵平均取付延長	L=	2.75 m
汚水柵平均改築延長	L1=	1.32 m
平均土工延長	Lp=	0.71 m
汚水柵個数	N=	24 個

土工延長	Lp=	0.71
既存延長	L2=L-L1=	1.43
最大掘削深	H2=H1+(0.165+0.10):	1.55
最小掘削深	H4=h1+0.10=	0.93
改築界掘削深	H3=	1.23
平均掘削深	Ha=(H2+H3)/2=	1.39

【埋戻】		【掘削】			
施工幅	W2=0.70+(Ha*0.1*2)=	0.99	施工幅	W1=0.70+((Ha-h4)*0.1*2)	0.98
	W3=0.70+((Ha-h4)*0.1*2)=	0.98			
	W4=0.70+((Ha-h4-h5)*0.1*2)=	0.92			
舗装厚(表層+上層路盤)	h4+h5 =	0.35			
碎石埋戻厚	h6(碎石)=Ha-h4-h5-0.365=	0.68	基礎延長(本管部を除く)	Ls=L1=	1.32

[横断面図]

[断面図]



柵立上断面 A0=	$0.216 * 0.216 * \pi / 4 =$	0.037 m ³ /m
取付管断面 A1=	$0.165 * 0.165 * \pi / 4 =$	0.021 m ³ /m
砂基礎断面 A2=	$(0.77 + 0.70) / 2 * 0.365 - 0.021 =$	0.247 m ³ /m

汚水柵及び取付管員数表 116・118

No. 2-1

番号	位置	本管管径	取付延長	改築延長	土工		深さ		汚水柵		蓋		継手類						摘要	
					本管掘削幅	土工延長	柵深さ	有効深さ	取替	既設利用	塩ビ	既設利用	可撓継手	支管	自在曲管	陶管継手	ヤリトリ継手			
30	116-1 左	250	2.60	0.79	1.10	0.24	0.70	0.70		1		1		1						
31	左	250	2.60	1.21	1.10	0.66	0.97	0.97		1		1		1	1					
32	右	250	3.50	2.50	1.10	1.95	0.63	0.63		1		1		1	1					
33	左	250	2.30	1.15	1.10	0.60	0.80	0.80		1		1		1	1					?
34	右	250	3.40	2.32	1.10	1.77	0.90	0.90		1		1		1	1					
35	右	250	3.40	2.21	1.10	1.66	1.02	1.02		1		1		1	1					
36	左	250	2.10	1.19	1.10	0.64	0.80	0.80		1		1		1	1					?
37	右	250	3.50	2.14	1.10	1.59	0.81	0.81		1		1		1	1					
38	左	250	2.10	1.14	1.10	0.59	0.77	0.77		1		1		1	1					
39	左	250	2.20	1.11	1.10	0.56	0.65	0.65		1		1		1	1					
40	右	250	4.10	2.28	1.10	1.73	0.85	0.85		1		1		1	1					
41	116-2 左	250	2.40	1.13	1.10	0.58	0.72	0.72		1		1		1	1					
小計	取付管布設及び支管取付工	12	34.20	19.17	13.20	12.57	9.62	9.62		12		12		1	11	12				

汚水柵及び取付管員数表 116・118

No. 2-2

番号	位置	本管管径	取付延長	改築延長	土工		深さ		汚水柵		蓋		継手類						摘要
					本管掘削幅	土工延長	柵深さ	有効深さ	取替	既設利用	塩ビ	既設利用	可撓継手	支管	自在曲管	陶管継手	ヤリトリ継手		
42	116-2 右	250	3.60	2.47	1.10	1.92	0.80	0.80		1		1		1	1				?
43	右	250	3.50	2.52	1.10	1.97	0.80	0.80		1		1		1	1				?
44	左	250	2.40	0.91	1.10	0.36	0.80	0.80		1		1		1	1				?
45	118-1 右	250	3.30	1.63	1.30	0.98	0.78	0.78		1		1	1		1				
46	左	250	2.10	1.75	1.30	1.10	0.60	0.60		1		1		1	1				
47	右	250	3.10	1.64	1.30	0.99	0.79	0.79		1		1		1	1				
48	右	250	3.20	1.66	1.30	1.01	0.80	0.80		1		1		1	1				?
49	右	250	3.20	1.69	1.30	1.04	0.80	0.80		1		1		1	1				
50	左	250	2.30	1.62	1.30	0.97	0.85	0.85		1		1		1	1				
51	右	250	3.70	1.73	1.30	1.08	0.80	0.80		1		1		1	1				
52	右	250	3.00	1.71	1.30	1.06	1.00	1.00		1		1		1	1				
53	左	250	2.30	1.45	1.30	0.80	0.74	0.74		1		1		1	1				
小計	取付管布設及び支管取付工	12	35.70	20.78	15.00	13.28	9.56	9.56		12		12	1	11	12				

汚水柵及び取付管員数表 113・115・117
119・121

No. 3-1

番号	位置	本管管径	取付延長	改築延長	土 工		深 さ		汚水柵		蓋		継 手 類						摘 要
					本管掘削幅	土工延長	柵深さ	有効深さ	取替	既設利用	塩ビ	既設利用	可撓継手	支管	自在曲管	陶管継手	ヤリトリ継手		
1	113-1 左	300	2.60	1.44	1.25	0.82	1.09	1.09		1		1		1			1		
2	右	300	3.20	1.70	1.25	1.08	0.77	0.77		1		1		1	1		1		
3	左	300	2.50	1.51	1.25	0.89	0.79	0.79		1		1		1	1		1		
4	左	300	3.10	1.51	1.25	0.89	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
5	左	300	3.00	1.44	1.25	0.82	0.97	0.97		1		1		1	1		1		
6	左	300	2.90	1.44	1.25	0.82	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
7	右	300	3.90	1.26	1.25	0.64	0.78	0.78		1		1		1	1		1		
8	左	300	2.90	1.50	1.25	0.88	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
9	113-2 右	300	2.80	1.21	1.25	0.59	0.97	0.97		1		1		1	1		1		
10	左	300	1.70	0.99	1.25	0.37	0.89	0.89		1		1		1	1		1		
11	右	300	4.20	1.68	1.25	1.06	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
12	右	300	3.00	1.68	1.25	1.06	0.75	0.75		1		1		1	1		1		
小計	取付管布設及び支管取付工	12	35.80	17.36	15.00	9.86	10.21	10.21		12		12		1	11	12	12		

汚水柵及び取付管員数表 113・115・117
119・121

No. 3-2

番号	位置	本管管径	取付延長	改築延長	土工		深さ		汚水柵		蓋		継手類						摘要
					本管掘削幅	土工延長	柵深さ	有効深さ	取替	既設利用	塩ビ	既設利用	可撓継手	支管	自在曲管	陶管継手	ヤリトリ継手		
13	115-1 右	300	3.30	1.47	1.05	0.95	0.80	0.80		1		1		1	1		1		
14	左	300	1.80	1.01	1.05	0.49	0.62	0.62		1		1		1	1		1		
15	117-1 左	300	2.00	1.06	1.05	0.54	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
16	右	300	2.60	1.00	1.05	0.48	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
22	119-1 右	300	2.70	0.98	1.25	0.36	0.84	0.84		1		1		1	1		1		
23	左	300	2.20	1.16	1.25	0.54	0.89	0.89		1		1		1	1		1		
24	右	300	2.60	0.84	1.25	0.22	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
25	121-1 右	300	2.70	1.89	1.25	1.27	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
26	左	300	2.60	1.00	1.25	0.38	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
27	左	300	1.80	1.00	1.25	0.38	0.80	0.80		1		1		1	1		1		?
28	左	300	2.30	0.81	1.25	0.19	0.78	0.78		1		1		1	1		1		
29	右	300	3.70	2.00	1.25	1.38	0.94	0.94		1		1		1	1		1		
小計	取付管布設及び支管取付工	12	30.30	14.22	14.20	7.12	9.67	9.67		12		12		12	12		12		

既設構造物撤去工 数量表

No, 1/4

工 種	種 別	計 算							数 量	適 用
		114	116・118	113・115	117・119	121	123-1	小計		
既設構造物撤去工										
既設管撤去工	VU φ200mm	27.95						27.95	28.0 m	4.00m/本, 27.8kg/本
	HP φ250mm		207.20					207.20	207.2 m	2.00m/本, 131kg/本
	HP φ300mm			123.60	44.80	74.60	12.60	255.60	255.6 m	2.00m/本, 165kg/本
	取付管 VU φ150mm								m	污水枮員数表 4.00m/本, 16.2kg/本
	取付管 TP φ150mm								m	" 0.50m/本, 17.0kg/本
既設人孔撤去工(構造物とりこわし工)	組立MH 有筋	0.93	5.84	7.42				14.19	14.2 m ³	2.50t/m3
									m ³	2.35t/m3
									m ³	2.35t/m3
排水構造物撤去工	特殊車道用U型側溝 300型 再利用撤去		1.8	1.8	6.0			9.6	9.6 m	
	BF-BOX 300型 再利用撤去					2.0		2.0	2.0 m	
構造物とりこわし工	Co構造物 無筋 人力施工				0.12	0.49		0.61	1.0 m ³	2.35t/m3
	Co構造物 有筋 人力施工								m ³	2.50t/m3
	Co構造物 二次製品 人力施工				0.52	2.18		2.70	3.0 m ³	2.50t/m3

既設構造物撤去工 数量表

No, 2/4

工 種	種 別	計 算						数 量	適 用
					取付管 本管200	取付管 本管250	取付管 本管300		
既設構造物撤去工									
既設管撤去工	VU φ200mm						27.95	28.0 m	4.00m/本, 27.8kg/本
	HP φ250mm						207.20	207.2 m	2.00m/本, 131kg/本
	HP φ300mm						255.60	255.6 m	2.00m/本, 165kg/本
	取付管 VU φ150mm				8.51	53.50	62.01	62.0 m	污水枮員数表 4.00m/本, 16.2kg/本
	取付管 TP φ150mm						31.58	31.6 m	" 0.50m/本, 17.0kg/本
既設人孔撤去工(構造物とりこわし工)	組立MH 有筋						14.19	14.2 m ³	2.50t/m ³
								m ³	2.35t/m ³
								m ³	2.35t/m ³
排水構造物撤去工	特殊車道用U型側溝 300型 再利用撤去						9.6	9.6 m	
	BF-BOX 300型 再々再利用撤去						2.0	2.0 m	
構造物とりこわし工	Co構造物 無筋 人力施工						0.61	1.0 m ³	2.35t/m ³
	Co構造物 有筋 人力施工							m ³	2.50t/m ³
	Co構造物 二次製品 人力施工						2.70	3.0 m ³	2.50t/m ³

仮設工数量表

No, 1/2

工種	種別	計 算							数量	適用
		123-1	121 ①	121 ②	119	117	115	小計		
仮設工										
管きょ水替工	対象延長	14.50	60.45	16.00	34.60	12.50	32.60	170.65	m	
	日進量	8.50	6.98	9.38	6.98	6.97	6.97		m/日	ネットワーク計算表より
	潜水ポンプ運転工 作業時排水	1.71	8.66	1.71	4.96	1.79	4.68	23.51	24 日	
	サクションホース φ50mm								m	
	止水プラグ損料 本管用φ200mm								日・個	
	止水プラグ損料 本管用φ250mm								日・個	
	止水プラグ損料 本管用φ300mm	1	1	1	1	1	1	23.51	24 日・個	
	止水プラグ損料 取付管用								日・個	
	仮設配管材 φ350mm								m	
	仮設配管設置撤去								m	
安全費	交通誘導警備員A								人・日	
	交通誘導警備員B								人・日	工程表より

仮設工数量表

No, 2/2

工種	種別	計 算							数量	適用	
		113	116	116	118	118	114	合計			
仮設工											
管きょ水替工	対象延長	93.60	40.00	57.00	62.00	51.00	31.20	505.45	m		
	日進量	6.98	6.93	6.93	6.39	6.39	7.17		m/日	ネットワーク計算表より	
	潜水ポンプ運転工 作業時排水	13.41	5.77	8.23	9.70	7.98	4.35	72.95	73 日		
	サクシヨンホース φ50mm	既設管、最大延長を計上：113路線 54.60+α(5.00)						60.00	60.0 m		
	止水プラグ損料 本管用φ200mm								日・個		
	止水プラグ損料 本管用φ250mm		1		1			15.47	15 日・個		
	止水プラグ損料 本管用φ300mm	1						36.92	37 日・個		
	止水プラグ損料 取付管用	既設管、スパン平均数を計上：62カ所÷15スパン=4.13						4.1	299 日・個		
	仮設配管材 φ350mm	全損						2.00	2.0 m		
	仮設配管設置撤去	作業開始終了時：73回(日)						146.0	146.0 m		
安全費	交通誘導警備員A									人・日	
	交通誘導警備員B	2名配置 85.0日*2名=						170.0	170.0 人・日	工程表より	