

令和3年度 社会資本整備総合交付金事業 特環公共下水道管渠埋設工事(1工区)

数量計算書

令和3年11月

管径 路線番号

φ200 箕輪町 沢 沢上南2 総合交付金事業 特環1工区

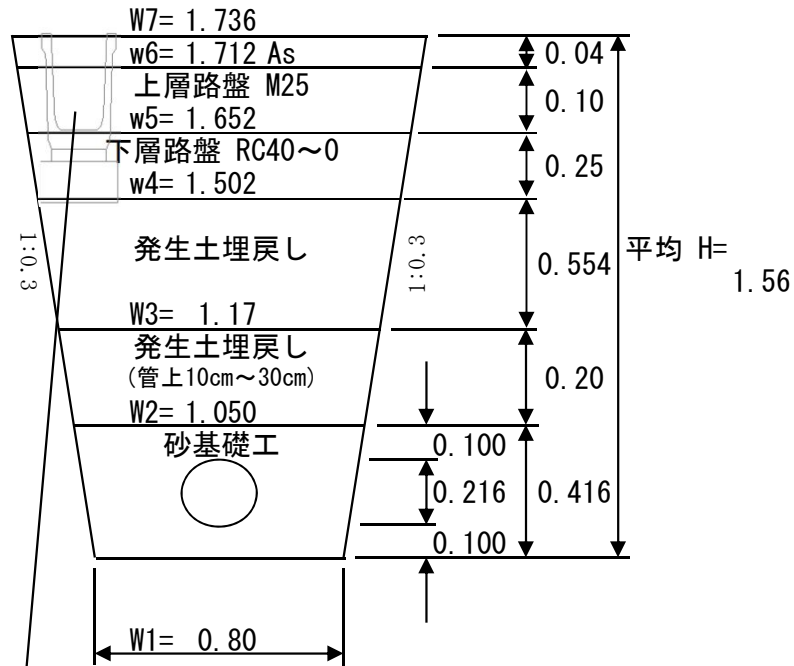
508-1

508-2

508-3

L= 105.00 m

BF-350の控除



控除数量
 舗装取壊し: 0.47m
 掘削 : 0.1m²
 上層路盤 : 0.04m² ÷ 0.1m = 0.4m
 下層路盤 : 0.10m² ÷ 0.25m = 0.4m
 発生土埋戻し : 0.01m²

No. 508-1-1 ~ No. 508-1-2

路線延長 11.30 m
 基礎延長 10.57 m

As舗装切断工 L×1 (道路端まで掘削のため)
 11.30×1 = 11.30 m

舗装取壊し工 アスファルト10cm迄 (W7+W6)/2×L
 (1.736+1.712)/2×11.30 - 0.47×11.30 = 14.2 m²

As殻処分工 アスファルト10cm迄 a×0.04
 14.2×0.04 = 0.6 m³

掘削工 機種 BH 0.28
 (0.80+1.712)/2×(1.56-0.04)×11.30-0.1×11.30 = 20.4 m³

砂基礎工
 (0.80+1.050)/2×0.416-0.216²×PI/4×10.57 = 3.7 m³

発生土埋戻工(管上10cm~30cm)
 (1.050+1.170)/2×0.20×10.57 = 2.3 m³

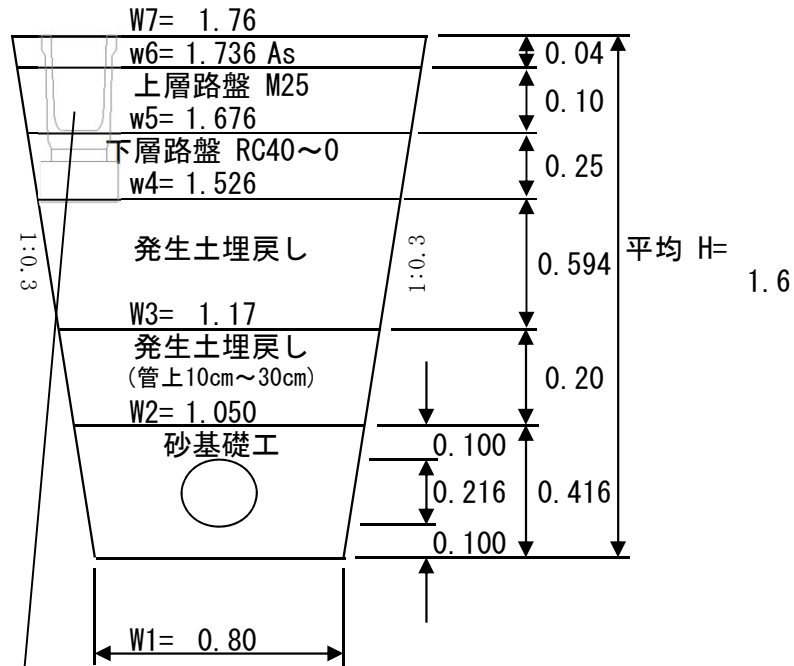
埋戻工 発生土
 (1.170+1.502)/2×0.554×11.30-0.01×11.3 = 8.3 m³

残土処分工
 20.4-(2.3+8.3)/0.9 = 8.6 m³

上層路盤工 (W6+W5)/2×L
 (1.712+1.652)/2×11.30-0.4×11.3 = 14.5 m²

下層路盤工 (W5+W4)/2×L
 (1.652+1.502)/2×11.30-0.4×11.3 = 13.3 m²

BF-350の控除



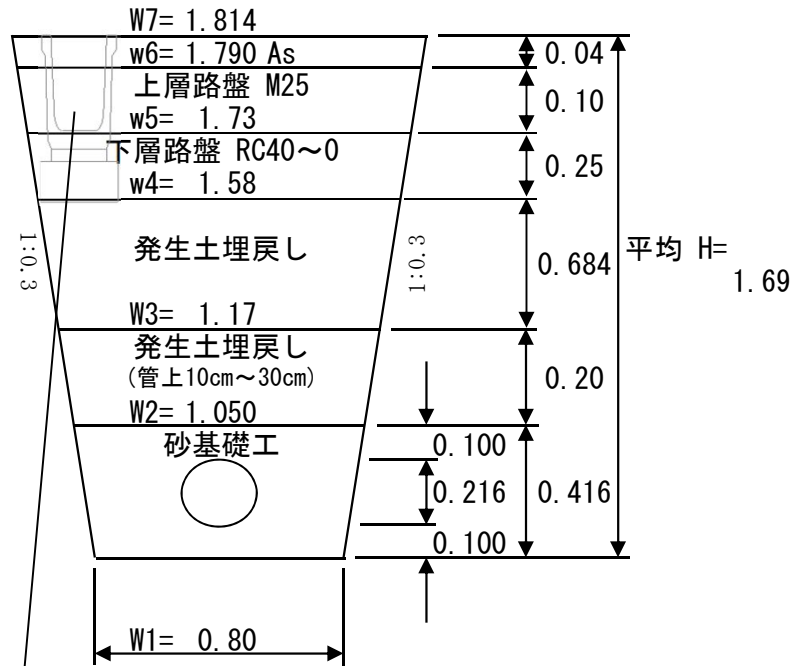
控除数量
 舗装取壊し: 0.47m²
 掘削 : 0.1m²
 上層路盤 : 0.04m² ÷ 0.1m = 0.4m²
 下層路盤 : 0.10m² ÷ 0.25m = 0.4m²
 発生土埋戻し : 0.01m²

No. 508-1-2 ~ No. 508-1-3

路線延長 27.00 m
 基礎延長 26.46 m

As舗装切断工 L×1 (道路端まで掘削のため)	27.00×1 =	27.00 m
舗装取壊し工 アスファルト10cm迄 (W7+W6)/2×L	(1.760+1.736)/2×27.00-0.47×27.00 =	34.5 m ²
As殻処分工 アスファルト10cm迄 a×0.04	34.5×0.04 =	1.4 m ³
掘削工 機種 BH 0.28	(0.80+1.736)/2×(1.60-0.04)×27.00-0.1×27.00	50.7 m ³
砂基礎工	(0.80+1.050)/2×0.416-0.216 ² ×PI/4×26.46 =	9.2 m ³
発生土埋戻工(管上10cm~30cm)	(1.050+1.170)/2×0.20×26.46 =	5.9 m ³
埋戻工 発生土	(1.170+1.526)/2×0.594×27.00-0.01×27.00 =	21.3 m ³
残土処分工	50.7-(5.9+21.3)/0.9 =	20.5 m ³
上層路盤工 (W6+W5)/2×L	(1.736+1.676)/2×27.00-0.4×27.00 =	35.3 m ²
下層路盤工 (W5+W4)/2×L	(1.676+1.526)/2×27.00-0.4×27.00 =	32.4 m ²

BF-350の控除



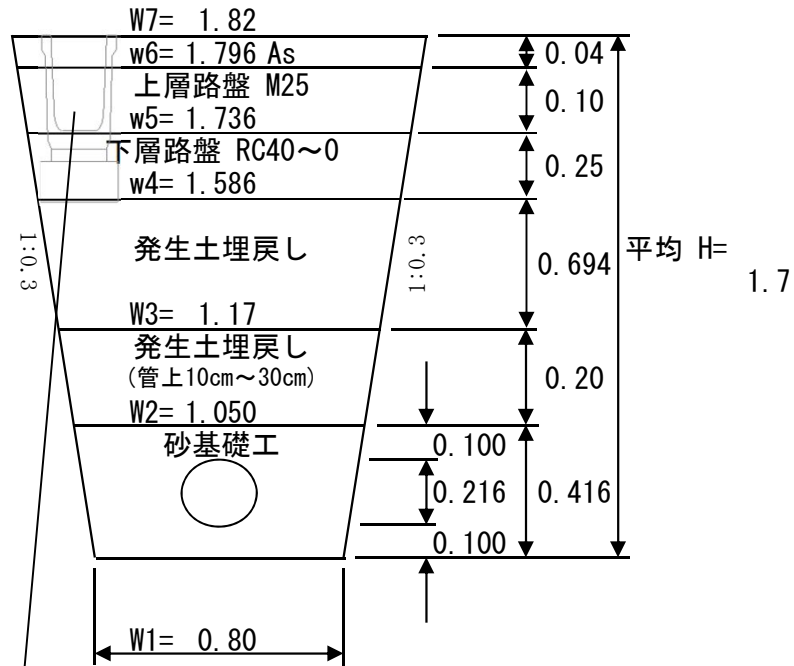
控除数量
 舗装取壊し: 0.47m²
 掘削 : 0.1m²
 上層路盤 : 0.04m² ÷ 0.1m = 0.4m²
 下層路盤 : 0.10m² ÷ 0.25m = 0.4m²
 発生土埋戻し : 0.01m²

No. 508-1-3 ~ No. 508-2-1

路線延長 25.00 m
 基礎延長 24.46 m

As舗装切断工	L × 1 (道路端まで掘削のため)	
25.00 × 1 =		25.00 m
舗装取壊し工	アスファルト10cm迄 (W7+W6)/2 × L	
(1.814+1.790)/2 × 25.00 - 0.47 × 25.00 =		33.3 m ²
As殻処分工	アスファルト10cm迄 a × 0.04	
33.3 × 0.04 =		1.3 m ³
掘削工	機種 BH 0.28	
(0.80+1.790)/2 × (1.69-0.04) × 25.00 - 0.1 × 25.00 =		50.9 m ³
砂基礎工		
(0.80+1.050)/2 × 0.416 - 0.216 ² × PI/4 × 24.46 =		8.5 m ³
発生土埋戻し工 (管上10cm~30cm)		
(1.050+1.170)/2 × 0.20 × 24.46 =		5.4 m ³
埋戻し工	発生土	
(1.170+1.580)/2 × 0.684 × 25.00 - 0.01 × 25.00 =		21 m ³
残土処分工		
50.9 - (5.4+21.0)/0.9 =		21.6 m ³
上層路盤工	(W6+W5)/2 × L	
(1.790+1.730)/2 × 25.00 - 0.4 × 25.00 =		34.0 m ²
下層路盤工	(W5+W4)/2 × L	
(1.730+1.580)/2 × 25.00 - 0.4 × 25.00 =		31.4 m ²

BF-350の控除



控除数量(区間末端で水路が離れるため前区間の1/2とする)

舗装取壊し: $0.47\text{m} \div 2 = 0.24\text{m}$

掘削: $0.1\text{m}^2 \div 2 = 0.05\text{m}^2$

上層路盤: $0.04\text{m}^2 \div 0.1\text{m} \div 2 = 0.2\text{m}$

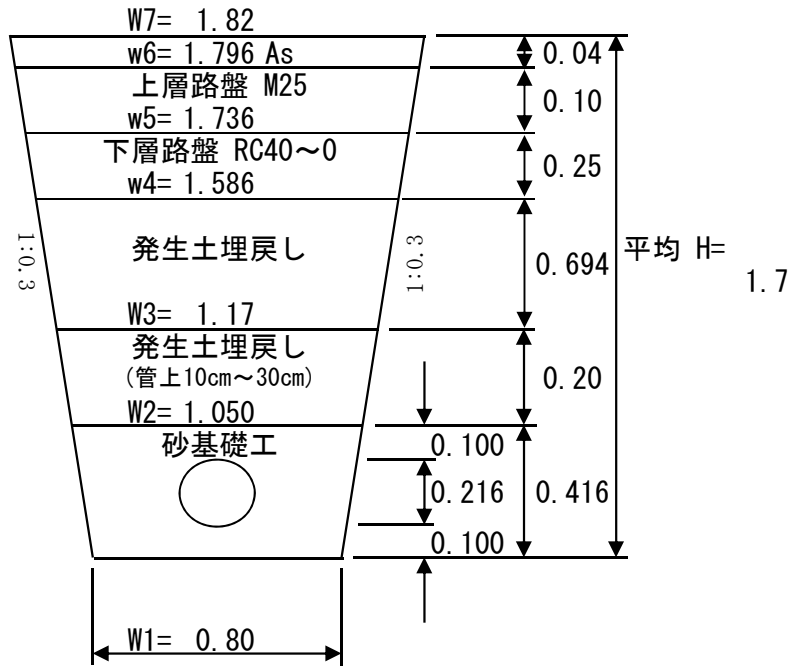
下層路盤: $0.10\text{m}^2 \div 0.25\text{m} \div 2 = 0.2\text{m}$

発生土埋戻し: 0.005m^2

No. 508-2-1 ~ 舗装界 (水路分離前)

路線延長 23.40 m
基礎延長 23.06 m

As舗装切断工	$L \times 1$ (道路端まで掘削のため)	
	$23.40 \times 1 =$	23.40 m
舗装取壊し工	アスファルト10cm迄 $(W7+W6)/2 \times L$	
	$(1.820+1.796)/2 \times 23.40 - 0.24 \times 23.40 =$	36.7 m ²
As殻処分工	アスファルト10cm迄 $a \times 0.04$	
	$36.7 \times 0.04 =$	1.5 m ³
掘削工	機種 BH 0.28	
	$(0.80+1.796)/2 \times (1.70-0.04) \times 23.40 - 0.05 \times 23.40 =$	49.2 m ³
砂基礎工		
	$(0.80+1.050)/2 \times 0.416 - 0.216^2 \times \text{PI}/4 \times 23.06 =$	8.0 m ³
発生土埋戻工	(管上10cm~30cm)	
	$(1.050+1.170)/2 \times 0.20 \times 23.06 =$	5.1 m ³
埋戻工	発生土	
	$(1.170+1.586)/2 \times 0.694 \times 23.40 - 0.005 \times 23.40 =$	22.3 m ³
残土処分工		
	$49.2 - (5.1+22.3)/0.9 =$	18.8 m ³
上層路盤工	$(W6+W5)/2 \times L$	
	$(1.796+1.736)/2 \times 23.40 - 0.2 \times 23.40 =$	36.6 m ²
下層路盤工	$(W5+W4)/2 \times L$	
	$(1.736+1.586)/2 \times 23.40 - 0.2 \times 23.40 =$	34.2 m ²



舗装界（水路分離後） ～ 舗装界（国道境界）

路線延長 6.80 m
基礎延長 6.80 m

As舗装切断工 L×1（道路端まで掘削のため）
 $6.80 \times 1 + 1.1 = 7.90 \text{ m}$

舗装取壊し工 アスファルト10cm迄 (W7+W6)/2×L-（未舗装箇所）
 $(1.820+1.796)/2 \times 6.80 - 2.35 = 9.9 \text{ m}^2$

As殻処分工 アスファルト10cm迄 a×0.04
 $9.9 \times 0.04 = 0.4 \text{ m}^3$

掘削工 機種 BH 0.28
 $(0.80+1.796)/2 \times (1.70-0.04) \times 6.80 = 14.7 \text{ m}^3$

砂基礎工
 $(0.80+1.050)/2 \times 0.416 - 0.216^2 \times \pi/4 \times 6.80 = 2.4 \text{ m}^3$

発生土埋戻し工(管上10cm~30cm)
 $(1.050+1.170)/2 \times 0.20 \times 6.80 = 1.5 \text{ m}^3$

埋戻し工 発生土
 $(1.170+1.586)/2 \times 0.694 \times 6.80 = 6.5 \text{ m}^3$

残土処分工
 $14.7 - (1.5+6.5)/0.9 = 5.8 \text{ m}^3$

上層路盤工 (W6+W5)/2×L
 $(1.796+1.736)/2 \times 6.80 = 12.0 \text{ m}^2$

下層路盤工 (W5+W4)/2×L
 $(1.736+1.586)/2 \times 6.80 = 11.3 \text{ m}^2$

(管渠数量調査)

令和3年度 社会資本整備総合交付金事業特環公共下水道管渠埋設工事(1工区)

内径 200 mm下水道用硬質塩化ビニール管																															
路線番号	人孔番号			管渠本数						建込み簡易土留工														備考 (平均)							
	上流	下流	路線延長 m	人孔内の減長 m	管渠延長 m	塩化ビニール管 本	可撓継手			シングルレール															ダブルレール						
							上流	下流	箇所	H=1.5m		H=2.0m		H=2.5m		H=3.0m		H=3.5m		H=4.0m		H=4.5m			H=5.0m		H=5.5m		H=6.0m		
	No.	No.	No.	m	m	m	本	箇所	箇所	個	延長 m	H×L m ²	延長 m	H×L m ²	延長 m	H×L m ²	延長 m	H×L m ²	延長 m	H×L m ²	延長 m	H×L m ²	延長 m		H×L m ²	延長 m	H×L m ²	延長 m	H×L m ²		
508-1	508-1-1	508-1-2	11.30	0.65	10.65	2.66																									(1.56)
508-1	508-1-2	508-1-3	27.00	0.54	26.46	6.62																									(1.60)
508-1	508-1-3	508-2-1	25.00	0.54	24.46	6.12																									(1.69)
508-2	508-2-1	舗装界	30.20	0.34	29.86	7.47																									(1.70)
508-2	舗装界	508-3-1	1.30	0.45	0.85	0.21						1.30	2.18																		(1.68)
508-3	508-3-1	508-3-2	3.40	0.90	2.50	0.63	1	1							3.40	9.18															(2.70)
508-3	508-3-2	510-1	6.80	0.90	5.90	1.48	1	1							6.80	19.92															(2.93)
合	変更																														
計	当初		105.00	4.32	100.68	25.19	2	3				1.30	2.18			10.20	29.10														

オープン掘削のため計上しない

建て込み簡易土留め工

(L = 3.00 m)

(軽量型)

1) 設計条件

1. 管 径 200 mm 2. 管 種 塩ビ管 3. 施工延長 10.20 m
4. 掘削方法 BH-0.28 5. 掘削幅 0.95 m 6. 掘削深 2.85 m
7. 土 質 (粘性土・レキ混じり土) 8. 締切延長 10.20 m
9. トラッククレーン規格 4.9 t吊り

日数算出根拠 1.30m当り

2) 施工時間

1. 掘削時間の算定 (D1) = (L×W×H) ÷ Q (歩掛P15)

$$(D1) = (2.85 - 1.00) m \times 0.95 m \times 10.20 m \div 59.00 m^3/日 = 0.30 日 \textcircled{1}$$

2. 建込み簡易土留建込み時間の算定 (D2) (歩掛P38)

$$(D2) = (0.27 \div 10.00 m) \times 10.20 m = 0.28 日 \textcircled{2}$$

掘削工合計日数 ①+② = 0.58 日

3. 基礎工 (D3) (歩掛 I-11-①-17)

$$\text{基礎土量} = (0.95 m \times 0.416 m - 0.037 m^2) \times 10.20 m = 3.65 m^3$$

$$(D3) = 3.65 m^3 / 36.0 m^3/日 = 0.1 日 \textcircled{3}$$

4. 管布設工 (D4) (管 種 : 塩ビ管) (歩掛P93)

$$(D4) = 10.20 \times 0.015 \text{ 人/m/日} = 0.15 日 \textcircled{4}$$

5. 引抜き埋戻し工 (D5) (機 械 転 圧 部 分) (歩掛P18)

$$\text{埋戻し土量} = 10.20 m \times (2.85 m - 1.416 m) \times 0.95 m = 13.9 m^3$$

$$(D5) = 13.90 m^3 \div 36.00 m^3/日 = 0.39 日 \textcircled{5}$$

工 程 表

工 種	日 数		日 数
	5	10	
掘削及び建込み工	0.58		0.58
基礎工	0.53	0.63	0.10
管 布 設 工	0.58	0.73	0.15
引抜き及び埋戻し工	0.58	0.97	0.39
水 替 え 工			0.25

$$\text{損 料 日 数 計} = 10.20 m \div 10.20 m \times 0.93 日 = 0.93 日 \times 1.3 = 1.21 \text{ 日}$$

$$\text{水 替 日 数 計} = 10.20 m \div 10.20 m \times \text{日} = \text{日}$$

$$\text{全 体 日 数} = 10.20 m \div 10.20 m \times \text{日}$$

建て込み簡易土留め工

(L = 2.00 m)

(軽量型)

1) 設計条件

1. 管 径 200 mm 2. 管 種 塩ビ管 3. 施工延長 1.30 m
4. 掘削方法 BH-0.28 5. 掘削幅 0.95 m 6. 掘削深 1.68 m
7. 土 質 (粘性土・レキ混じり土) 8. 締切延長 1.30 m
9. トラッククレーン規格 4.9 t吊り

日数算出根拠 1.30m当り

2) 施工時間

1. 掘削時間の算定 (D1) = (L × W × H) ÷ Q (歩掛P15)

$$(D1) = (1.68 - 1.00) m \times 0.95 m \times 1.30 m \div 59.00 m^3/日 = 0.01 日 \textcircled{1}$$

2. 建込み簡易土留建込み時間の算定 (D2) (歩掛P38)

$$(D2) = (0.20 \div 10.00 m) \times 1.30 m = 0.03 日 \textcircled{2}$$

掘削工合計日数 ①+② = 0.04 日

3. 基礎工 (D3) (歩掛 I-11-①-17)

$$基礎土量 = (0.95 m \times 0.416 m - 0.037 m^2) \times 1.30 m = 0.47 m^3$$

$$(D3) = 0.47 m^3 / 36.0 m^3/日 = 0.01 日 \textcircled{3}$$

4. 管布設工 (D4) (管 種 : 塩ビ管) (歩掛P93)

$$(D4) = 1.30 \times 0.015 人/m/日 = 0.02 日 \textcircled{4}$$

5. 引抜き埋戻し工 (D5) (機 械 転 圧 部 分) (歩掛P18)

$$埋戻し土量 = 1.30 m \times (1.68 m - 1.416 m) \times 0.95 m = 0.33 m^3$$

$$(D5) = 0.33 m^3 \div 36.00 m^3/日 = 0.01 日 \textcircled{5}$$

工 程 表

工 種	日 数		日 数
	5	10	
掘削及び建込み工	0.04		0.04
基礎工	0.04	0.05	0.01
管 布 設 工	0.04	0.06	0.02
引抜き及び埋戻し工	0.04	0.05	0.01
水 替 え 工			0.03

$$損 料 日 数 計 = 1.30 m \div 1.30 m \times 0.06 日 = 0.06 日 \times 1.3 = 0.08 日$$

$$水 替 日 数 計 = 1.30 m \div 1.30 m \times 日 = 日$$

$$全 体 日 数 = 1.30 m \div 1.30 m \times 日$$

塩ビ製小口径マンホール

路線 No.	マンホール No.	マンホール 深 さ	立管控除長	所用立管長	流入・流出 落 差	落差調整管 所用長	平面角度	管勾配	
								上流 (%)	下流 (%)
508-1	508-1-1	1.42	1.42					80	80
508-1	508-1-2	1.48	0.57	0.91			179	80	80
508-1	508-1-3	1.49	0.57	0.92			180	80	80
508-2	508-2-1	1.66	0.57	1.09			179	80	90
Σ	4			2.92					

(汚水柵及び取付管工集計表 町道)

令和3年度 社会資本整備総合交付金事業特環公共下水道管渠埋設工事(1工区)

名称	規格寸法	計算式	数量	名称	規格寸法	計算式	数量
鉄蓋(内蓋共)	重車用	取付管数量調書より	組	掘削工	油圧式0.20m3級B.H	1.64×1	1.6 m ³
鉄蓋(内蓋共)	軽車用	取付管数量調書より	組 1	砂基礎工	洗砂(投入機種0.20B.H)	0.31×1	0.3 m ³
標準蓋		取付管数量調書より	個	発生土 埋戻工管頂10cm~30cm	洗砂(投入機種0.20B.H)	0.23×1	0.2 m ³
汚水柵(三方向流入タイプ)	横型φ200-150×100	取付管数量調書より	個 1	埋戻工	発生土		m ³
汚水柵(三方向流入タイプ)	縦型φ200-150×100	取付管数量調書より	個	埋戻工	良質土		m ³
ゴム製可撓支管	RVRφ200mm×φ150mm(90°)	取付管数量調書より	個	埋戻工	発生土	0.49×1	0.5 m ³
支管取付工	φ200mm×150mm	取付管数量調書より	箇所	残土処分工	一般土砂	0.84×1	0.8 m ³
自在曲管	SRφ150mm×45°~60°	取付管数量調書より	個	As舗装切断工	t<15cm	3.39×1	3.39 m
曲管	SRφ150mm×90°(ST)	取付管数量調書より	個	舗装版取壊工	アスファルト	1.37×1	1.37 m ²
可撓継手	φ150mm用	取付管数量調書より	組 1	As殻処分工	油圧式0.35m3級B.H t=15cm迄	0.05×1	0.05 m ³
プレーンエンド直管	φ150mm L=4m	取付管数量調書より	m	路面補修工	CR25-0 t=10cm		m ²
プレーンエンド直管	φ200mm L=4m	取付管数量調書より	m 0.92	表層工	町道アスファルト舗装 t=4cm	1.37×1	1.37 m ²
取付管布設工	φ150mm	$1.77 \times 1+0$	m 1.77	上層路盤工	M25-0 t=10cm	1.33×1	1.3 m ²
取付管用片受け直管	φ150mm L=4m	$(1.77 \times 1+0) \div 4$	本 0.44	下層路盤工	RC40-0 t=25cm	1.23×1	1.2 m ²
				路盤工	RC40-0 t=4cm	0.00×1	m ³

(取付管1箇所当たり数量計算調書 町道)

令和3年度 社会資本整備総合交付金事業特環公共下水道管渠埋設工事(1工区)

取付管数量調書より

官地部平均掘削延長L	0.97m
平均水路幅W1	
本管平均掘削幅B/2	0.65m
既設本管平均掘削深H	1.53m
平均汚水樹深H1	1.20m
取付管勾配i	20‰
宅地部平均掘削延長L7	0.90m
本管平均土被りh	1.214m
取付管延長L4 $\sqrt{(H3^2+L3^2)}$	$\sqrt{(0.014^2+1.77^2)}=1.77m$
樹土工本管側掘削深H4 $H2+L5 \times i$	$1.30+1.12 \times 20‰=1.32m$
樹土工平均掘削深H5 $(H2+H4)/2$	$(1.30+1.32)/2=1.31m$

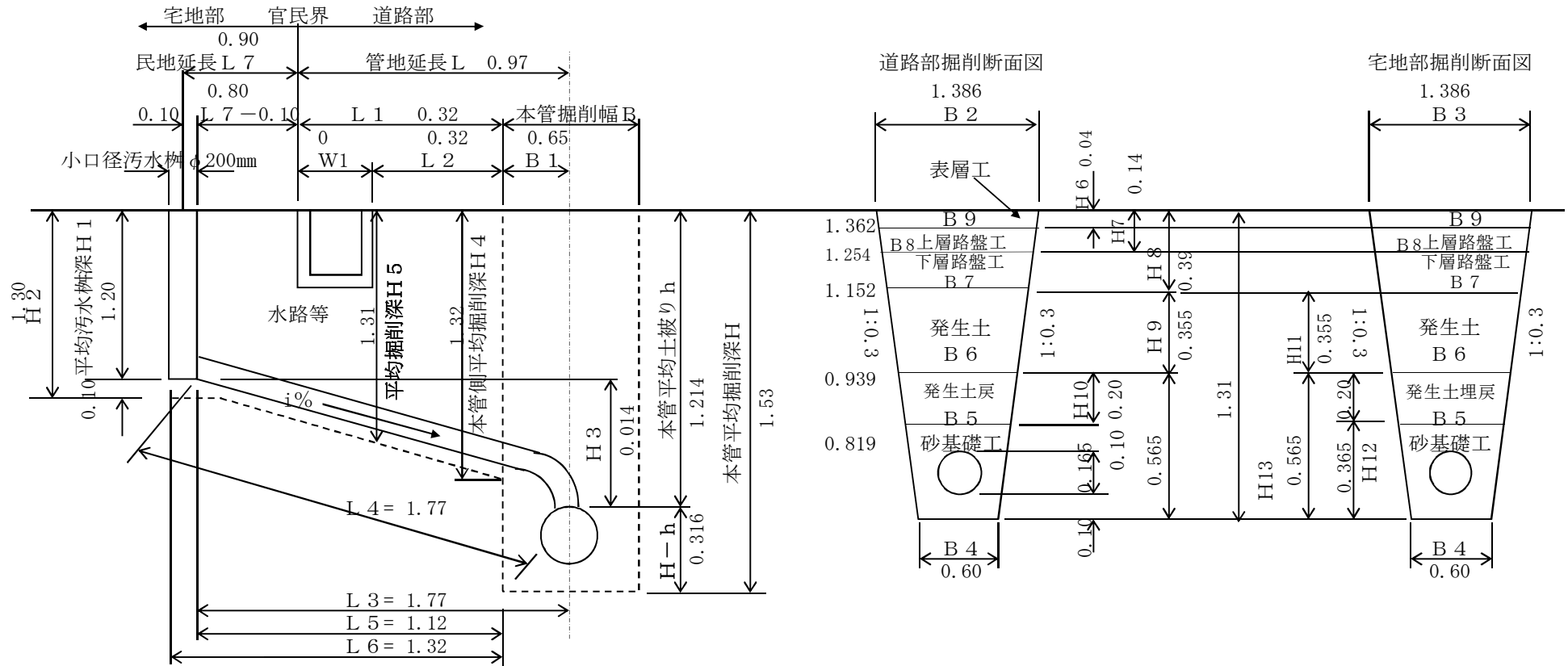
種別	計算式	計算	数量
掘削工	$(B4+B9)/2 \times (H5-H6) \times L1$ $+ (B4+B9)/2 \times (H5-H6) \times (L7+0.1)$	$(0.600+1.362)/2 \times (1.31-0.04) \times 0.32 + (0.600+1.362)/2 \times (1.31-0.04) \times (0.90+0.1)$	1.64 m ³
砂基礎工	$\{(B4+B5)/2 \times H12$ $- \text{取付管断面積}\} \times L6$	$\{(0.600+0.819)/2 \times 0.365 - 0.021\} \times 1.32$	0.31 m ³
発生土埋戻 工管頂10cm ~30cm	$\{(B5+B6)/2 \times H10\} \times L6$	$\{(0.819+0.939)/2 \times 0.20\} \times 1.32$	0.23 m ³
碎石埋戻工			m ³
良質土埋戻工			m ³
発生土埋戻工	$(B6+B7)/2 \times H9 \times L1$ $(B6+B7)/2 \times H11 \times (L7+0.1)$	$\{(0.939+1.152)/2 \times 0.355\} \times 0.32 + (0.939+1.152)/2 \times 0.355 \times (0.90+0.1)$	0.49 m ³
残土処分工	掘削工-発生土埋戻工/0.9	$1.64 - (0.23+0.49)/0.9$	0.84 m ³
As舗装切断工	$(L7+0.1) \times 2 + B3$	$(0.90+0.1) \times 2 + 1.39$	3.39 m
アスファルト 舗装版取壊工	$(B9+B3)/2 \times (L7+0.1)$	$(1.362+1.386)/2 \times (0.90+0.1)$	1.37 m ²
As殻処分工	$(B9+B2)/2 \times H6 \times (L7+0.1)$	$(1.362+1.386)/2 \times 0.04 \times (0.90+0.1)$	0.05 m ³
路面補修工			m ²
表層工	$(B9+B2)/2 \times (L7+0.1)$	$(1.362+1.386)/2 \times (0.90+0.1)$	1.37 m ²
上層路盤工	$(B8+B9)/2 \times (L7+0.1)$	$(1.302+1.362)/2 \times (0.90+0.1)$	1.33 m ²
下層路盤工	$(B7+B8)/2 \times (L7+0.1)$	$(1.152+1.302)/2 \times (0.90+0.1)$	1.23 m ²
路盤工			m ³

(取付管数量調書 町道)

令和3年度 社会資本整備総合交付金事業特環公共下水道管渠埋設工事(1工区)

路線 番号	人 孔 番 号		所 有 者 名	官 地 延 長	民 地 延 長	水 路 等 の 減 長	本 掘 削 幅 の 1/2	取 付 位 置	鉄 蓋	鉄 蓋	標 準 蓋 φ 200	汚 水 枳 横 型	汚 水 枳 縦 型	プ レ ー ン エ ン ド 直 管	プ レ ー ン エ ン ド 直 管	枳 の 深 さ m	有 効 枳 深 m	ゴ ム 製 可 撓 支 管 φ 150	自 在 曲 管 φ 150	S T 曲 管 φ 150	可 撓 継 手 φ 150	備 考	
	上 流	下 流							共 (重車)	共 (軽車)				φ 200	φ 150								
No.	No.	No.		m	m	m	m		組	組	個	個	個	m	m	m	m	個	本	本	組		
508-1	508-1-1	508-1-2	飯田	0.97	0.90		0.65	左		1				0.92		1.20	1.20					1	
合 計	変 更																						
	当 初		1箇所	0.97	0.90		0.65			1				0.92		1.20	1.20					1	
				0.97	0.90		0.65							0.92		1.20	1.20						

取付管数量算出標準断面図



副管数量計算書

工区名 R3 特環1工区
実施副管設置工1箇所

計画副管設置工0箇所

(標準実施)		(1箇所当たり)	
名称	略図及び算式	数量	
PE直管 (φ150)	(標準計画)本管φ200mm 副管150mm PE直管の管底差 (流入流出管)からの控除長		
	① 副管と流出管の管底差 = 0.050 m		
	② 副管 (半径) 0.15 / 2 = 0.075 m		
	③ 90°曲管(90°ST) Z = 0.170 m		
	④ 可撓継手支管 = 0.110 m		
	計 = 0.405 m		
	管番 人孔番号 管底差 控除量 直管長 508-3 508-3-1 0.94 0.405 0.535		
	計 1箇所 0.940m 0.535m		
	1箇所当たり平均長 0.940 / 1 = 0.940m	0.94	m
90°曲管	90°ST φ150	1	個
型枠工	(平均長+0.17+0.13-0.110-0.10) × (0.45 × 2 + 0.30) (0.940+0.17+0.13-0.110-0.10) × (0.45 × 2 + 0.30)	1.24	m ²
コンクリート工	(平均長+0.17+0.13-0.110-0.10) × 0.45 × 0.30 (0.940+0.17+0.13-0.110-0.10) × 0.45 × 0.30	0.14	m ³

(計画)		(1箇所当たり)	
名称	略図及び算式	数量	
PE直管 (φ150)	(標準計画)本管φ200mm 副管150mm PE直管の管底差 (流入流出管)からの控除長		
	① 副管と流出管の管底差 = 0.050 m		
	② 副管 (半径) 0.15 / 2 = 0.075 m		
	③ 90°曲管(90°ST) Z = 0.170 m		
	④ 可撓継手支管 = 0.0795 m		
	⑤ 計画副管控除 = 0.300 m 計 = 0.675 m		
	管番 人孔番号 管底差 控除量 直管長		
	計		
	1箇所当たり平均長		m
90°曲管	90°ST φ150		個
仮止めキャップ	φ150		個
型枠工	(平均長+0.17+0.13-0.50) × (0.45 × 2 + 0.30) (0.000+0.17+0.13-0.50) × (0.45 × 2 + 0.30)		m ²
コンクリート工	(平均長+0.17+0.13-0.50) × 0.45 × 0.30		m ³

既設計画副管設置工0箇所

(標準実施)		(1箇所当たり)	
名称	略図及び算式	数量	
分岐付可撓継手支管	φ200 × φ150		個

名 称	計 算 式	数 量
1. 水路撤去・布設工	<p>水路撤去・布設工</p> <p>1) 構造物取壊し工</p> $V = 0.05\text{m}^2 \times 87.60\text{m} = 4.38 \text{ m}^3$ <p>2) 基礎碎石</p> $V = 0.49\text{m} \times 0.10\text{m} \times 87.60\text{m} = 4.29 \text{ m}^3$ <p>3) ベンチフリューム(BF-II 350型)</p> $L = 87.60\text{m} - 2.00\text{m} \times 2\text{箇所} = 83.60 \text{ m}$ <p>4) 落差フリューム(350型)</p> $L = 2.00\text{m} \times 2\text{箇所} = 4.00 \text{ m}$ <p>5) 水路蓋(馬入れ部 L=1.0m)</p> $N = 2\text{枚} \times 6\text{箇所} = 12 \text{ 枚}$	