

平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(補助分)

数量計算書

管径 路線番号

φ200 箕輪町 中原地区 町道(開削)

409

L= 54.80 m

VU 37.57 m

PRP 17.23 m

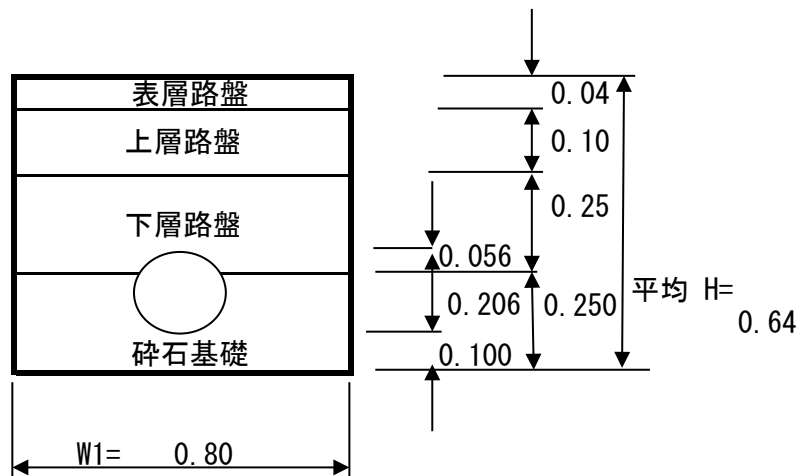
内 径 200 mm下水道用硬質塩化ビニル管、リップ付き塩化ビニル管 下段：当初

下段：当初

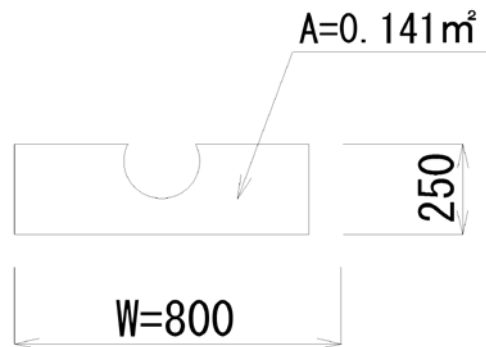
付帯工（構造物取り壊し工）						
構造物取壊工	Co設処分工	埋戻工 発生土 0.288.H	上層路盤工 W25-0 t=10cm	下層路盤工 RC40-0 t=25cm	投棄料等 コンクリート 塊処分費	
m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	t	
2.2	2.2	1.0	6.7	6.7	5.5	
2	2	1	7	7	6	

(土工数量調査) 平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(補助分)

[illegible]



碎石基礎工断面図



# No. 409-1 ~ No. 409-1+10.73m

路線延長 3.53 m  
基礎延長 3.53 m

As舗装切断工 L×2  
3.53×2 = 7.06 m

舗装取壊し工 アスファルト10cm迄 (W7+W6)/2×L  
0.80×3.53 = 2.8 m<sup>2</sup>

As殻処分工 アスファルト10cm迄 a×0.04  
2.8×0.04 = 0.1 m<sup>3</sup>

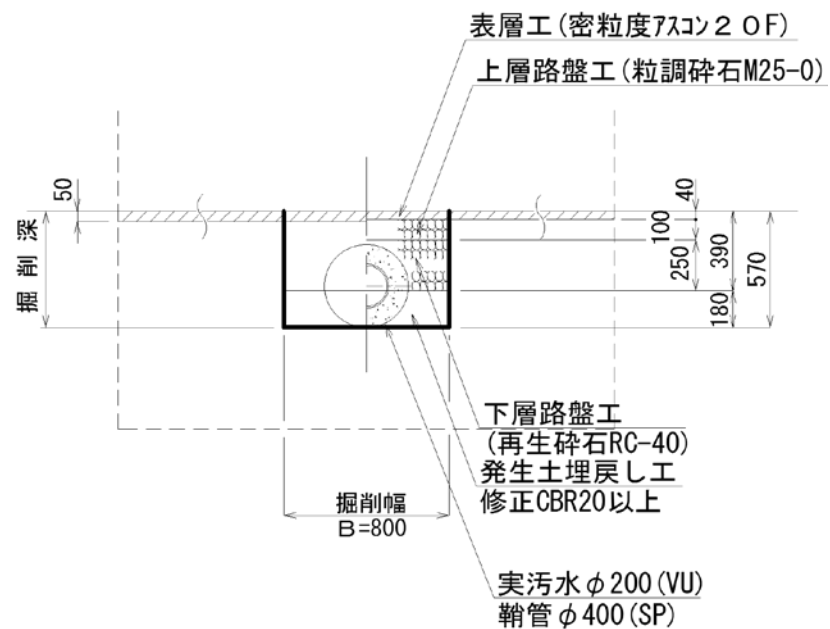
掘削工 機種 BH 0.28  
0.80×(0.64-0.04)×3.53 = 1.7 m<sup>3</sup>

碎石基礎工  
0.141×3.53 = 0.5 m<sup>3</sup>

残土処分工  
1.7 1.7 m<sup>3</sup>

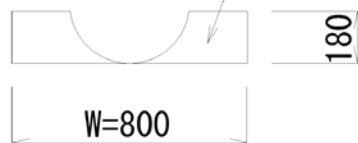
上層路盤工 W1×L  
0.80×3.53 = 2.8 m<sup>2</sup>

下層路盤工 W1×L  
0.80×3.53 = 2.8 m<sup>2</sup>



発生土埋戻し工断面図

$$A=0.089\text{m}^2$$



## No. 409-1+10.73m ~ No. 409-1+43.30m BOX内掘削

路線延長 32.57 m  
基礎延長 32.57 m

$$\text{As舗装切断工 } L \times 2 \\ 32.57 \times 2 = 65.14 \text{ m}$$

$$\text{舗装取壊し工 アスファルト10cm迄 } (W7+W6)/2 \times L \\ 0.80 \times 32.57 = 26.1 \text{ m}^2$$

$$\text{As殻処分工 アスファルト10cm迄 } a \times 0.05 \\ 26.1 \times 0.04 = 1.0 \text{ m}^3$$

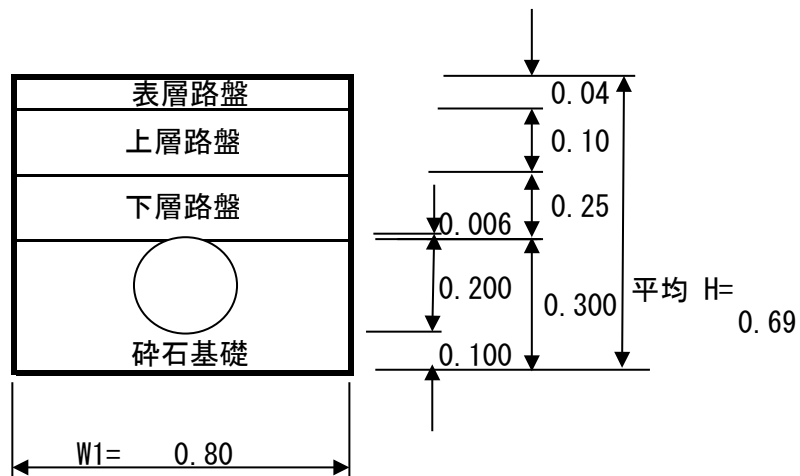
$$\text{掘削工 機種 BH 0.28} \\ 0.80 \times (0.57 - 0.04) \times 32.57 = 13.8 \text{ m}^3$$

$$\text{発生土埋戻し工} \\ 0.089 \times 32.57 = 2.9 \text{ m}^3$$

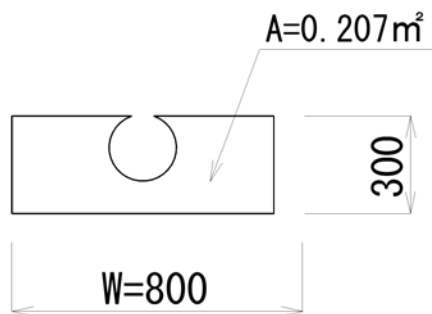
$$\text{残土処分工} \\ 13.8 - (2.9 / 0.90) = 10.6 \text{ m}^3$$

$$\text{上層路盤工 } W1 \times L \\ 0.80 \times 32.57 = 26.1 \text{ m}^2$$

$$\text{下層路盤工 } W1 \times L \\ 0.80 \times 32.57 = 26.1 \text{ m}^2$$



碎石基礎工断面図



## No. 409-1+43.30m ~ No. 409-2

路線延長 3.70 m  
基礎延長 3.70 m

As舗装切断工 L×2  
 $3.70 \times 2 =$

7.40 m

舗装取壊し工 アスファルト10cm迄 (W7+W6)/2×L  
 $0.80 \times 3.70 =$

3.0 m<sup>2</sup>

As殻処分工 アスファルト10cm迄 a×0.04  
 $3.0 \times 0.04 =$

0.1 m<sup>3</sup>

掘削工 機種 BH 0.28  
 $0.80 \times (0.69 - 0.04) \times 3.70 =$

1.9 m<sup>3</sup>

碎石基礎工  
 $0.207 \times 3.70 =$

0.8 m<sup>3</sup>

残土処分工  
1.9

1.9 m<sup>3</sup>

上層路盤工 W1×L  
 $0.80 \times 3.70 =$

3.0 m<sup>2</sup>

下層路盤工 W1×L  
 $0.80 \times 3.70 =$

3.0 m<sup>2</sup>

平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(補助分)

[illegible]

(舗装数量調書)

平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(補助分)

[illegible]



# 建て込み簡易土留め工

( L = 2.50 m )

( 軽量型 )

## 1) 設 計 条 件

1. 管 径 200 mm 2. 管 種 リブ付塩ビ管 3. 施工延長 10.00 m  
4. 掘削方法 BH-0.28 5. 掘削幅 0.95 m 6. 掘削深 1.82 m  
7. 土 質 (粘性土・レキ混じり土) 8. 締切延長 10.00 m  
9. トラッククレーン規格 4.9 t 吊り

日数算出根拠 10.00m当り

## 2) 施工時間

1. 掘削時間の算定 (D1) = ( L × W × H ) ÷ Q

$$(D1) = ( 1.82 - 1.00 ) m \times 0.95 m \times 10.00 m \div 67.00 m^3/日 =$$

0.12 日 ①

2. 建て込み簡易土留建て込み時間の算定 (D2)

$$(D2) = ( 0.20 \div 10.00 m ) \times 10.00 m =$$

0.2 日 ②

掘削工合計日数

①+②

0.32 日

3. 基礎工 (D3)

$$\text{基礎土量} = ( 0.95 m \times 0.406 m - 0.033 m^2 ) \times 10.00 m =$$

$$(D3) = 3.53 m^3 / 36.0 m^3/日 =$$

3.53 m<sup>3</sup>

0.1 日 ③

4. 管布設工 (D4) ( 管 種 : リブ付塩ビ管 )

$$(D4) = 10.00 \times 0.020 \text{ 人/ m/日} = 0.2 \text{ 日 } ④$$

5. 引抜き埋戻し工 (D5) ( 機 械 転 圧 部 分 )

$$\text{埋戻し土量} = 10.00 m \times (1.82 m - 1.406 m) \times 0.95 m = 3.93 m^3$$

$$(D5) = 3.93 m^3 \div 36.00 m^3/日 = 0.11 \text{ 日 } ⑤$$

## 工 程 表

日 数	5	10	日 数
掘削及び建て込み工	0.32		0.32
基礎工	0.27 0.37		0.10
管 布 設 工	0.32 0.52		0.20
引抜き及び埋戻し工	0.32 0.43		0.11
水 替 え 工			0.30

$$\text{損 料 日 数 計} = 10.00 m \div 10.00 m \times 0.52 \text{ 日} = 0.52 \text{ 日} \times 1.3 = 0.68 \div 0.68 \text{ 日}$$

$$\text{水 替 日 数 計} = 10.00 m \div 10.00 m \times \text{日} = \text{日}$$

$$\text{全 体 日 数} = 10.00 m \div 10.00 m \times \text{日}$$

## 建て込み簡易土留め工

( L = 4.00 m )

( 標準型 )

### 1) 設 計 条 件

1. 管 径 200 mm 2. 管 種 塩ビ管 3. 施工延長 5.00 m  
4. 掘削方法 BH-0.45 5. 掘削幅 1.05 m 6. 掘削深 3.70 m  
7. 土 質 (粘性土・レキ混じり土) 8. 締切延長 5.00 m  
9. トラッククレーン規格 16.0 t 吊り

日数算出根拠 5.00m当り

### 2) 施工時間

1. 掘削時間の算定 (D1) = ( L × W × H ) ÷ Q

$$(D1) = ( 3.70 - 1.00 ) m \times 1.05 m \times 5.00 m \div 99.00 m^3/日 =$$

0.14 日 ①

2. 建て込み簡易土留建て込み時間の算定 (D2)

$$(D2) = ( 0.28 \div 10.00 m ) \times 5.00 m =$$

掘削工合計日数

①+②

0.28 日

3. 基 礎 工 (D3)

$$\text{基礎土量} = ( 1.05 m \times 0.416 m - 0.037 m^2 ) \times 5.00 m =$$

$$(D3) = 2.00 m^3 / 36.0 m^3/日 =$$

4. 管布設工 (D4) ( 管 種 : 塩ビ管 )

$$(D4) = 5.00 \times 0.022 \text{ 人/ m/日} =$$

0.11 日 ④

5. 引抜き埋戻し工 (D5) ( 機 械 転 圧 部 分 )

$$\text{埋戻し土量} = 5.00 m \times ( 3.70 m - 1.416 m ) \times 1.05 m =$$

11.99 m<sup>3</sup>

$$(D5) = 11.99 m^3 \div 36.00 m^3/日 =$$

0.33 日 ⑤

### 工 程 表

日 数	5	10	日 数
掘削及び建て込み工	0.28		0.28
基 礎 工	0.25 0.31		0.06
管 布 設 工	0.28 0.39		0.11
引抜き及び埋戻し工	0.28 0.61		0.33
水 替 え 工			0.17

$$\text{損 料 日 数 計} = 5.00 m \div 5.00 m \times 0.62 \text{ 日} = 0.62 \text{ 日} \times 1.3 = 0.81$$

≒ 0.81 日

2.00 m<sup>3</sup>

$$\text{水 替 日 数 計} = 5.00 m \div 5.00 m \times \text{日} =$$

日

0.06 日 ③

$$\text{全 体 日 数} = 5.00 m \div 5.00 m \times \text{日}$$

(人孔数量調査) 平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(補助分)

[illegible]

## 副管数量計算書

工 区 名 H29 交付金 公共3工区

### 実施副管設置工1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 (φ 150)	(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 = 0.160 m					
	計 = 0.455 m					
	管番	人孔番号	管底差	控除量	直管長	
	409	409-3	1.602	0.455	1.147	
	計	1箇所	1.602m		1.147m	
	1箇所当たり平均長		1.602 / 1 =		1.602m	1.602 m
90° 曲管	90° ST		φ 150			1 個
型枠工	(平均長+0.17+0.13-0.160) × (0.45 × 2 + 0.30) (1.602+0.17+0.13-0.160) × (0.45 × 2 + 0.30)					2.09 m <sup>2</sup>
コンクリート工	(平均長+0.17+0.13-0.160) × 0.45 × 0.30 (1.602+0.17+0.13-0.160) × 0.45 × 0.30					0.24 m <sup>3</sup>

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	$\phi 150 \times \phi 150$	個

計画副管設置工0箇所

(計 画)

(1箇所当たり)

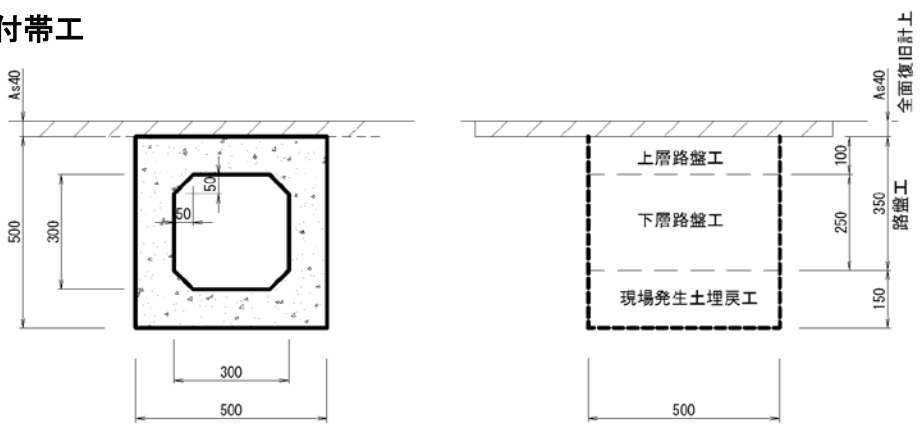
名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
PE直管 (φ150)	(標準計画)本管φ200mm 副管150mm PE直管の管底差 (流入流出管)からの控除長	
	① 副管と流出管の管底差 = 0.050 m	
	② 副管 (半径) 0.15 / 2 = 0.075 m	
	③ 90°曲管(90°ST) Z = 0.170 m	
	④ 可撓継手支管 = 0.110 m	
	⑤ 計画副管控除 = 0.300 m	
	計 = 0.705 m	
	管番 人孔番号 管底差 控除量 直管長	
	計	
	1箇所当たり平均長	m
90°曲管	90°ST φ150	個
仮止めキャップ	φ150	個
型枠工	(平均長+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 <sup>2</sup>
コンクリート工	(平均長+0.17+0.13-0.50) × 0.45 × 0.30	m <sup>3</sup>

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
								(‰)	(‰)
409	409-1	0.61	0.45	0.16			175	3.5	3.5
409	409-2	1.40			0.696		180	100	100
131	131-1	3.56	0.62	2.94			165	45	25
Σ	3			3.1					

## 塩ビ製小口径マンホール

[illegible]

名 称	計 算 式	数 量
1. 構造物取り壊し工 既設 横断水路 300×300  中央道 上流部 L=6.7m  中央道 下流部 L=6.7m	<p><b>付帯工</b></p>  <p>※ 撤去 鉄筋構造物 0.165m<sup>3</sup>/m</p> <p>1) 既設水路取り壊し</p> $0.165 \times 6.70 \times 2 \text{箇所} = 2.21$ <p>2.2 = 2.2 m<sup>3</sup></p> <p>2) Co殻 処分工</p> $0.50 \times 0.15 \times 6.70 \times 2 \text{箇所} = 1.00$ <p>1.0 = 1.0 m<sup>3</sup></p> <p>3) 埋戻し工(発生土 下水道本管掘削土 利用)</p> $0.50 \times 6.70 \times 2 \text{箇所} = 6.70$ <p>6.7 = 6.7 m<sup>2</sup></p> <p>4) 上層路盤工 (粒調碎石M-25)</p> $0.50 \times 6.70 \times 2 \text{箇所} = 6.70$ <p>6.7 = 6.7 m<sup>2</sup></p> <p>5) 下層路盤工 (再生碎石RC40-0)</p> $0.50 \times 6.70 \times 2 \text{箇所} = 6.70$ <p>6.7 = 6.7 m<sup>2</sup></p>	

名 称	計 算 式	数 量
1. 鞘管布設工 鋼管φ400 t=6.4mm	<div><p>鞘管布設工</p><p>塩化ビニル管 φ200</p><p>スペーサー</p><p>中込め注入</p><p>一般構造用炭素鋼管 φ400 外径φ406.4mm t=6.4mm</p></div> <p>※ スペーサーは2m／箇所の設置とする。</p> <div><div>1) 鋼管布設工 SPφ400 t=6.4mm</div><div>32.57 = 32.57 m</div><div>2) 鋼管 L=6.0m</div><div>32.57 ÷ 6.00 = 5.4</div><div>5.4 = 5.4 本</div><div>32.57 × 63.1 kg/m = 2055.2 = 2055.2 kg</div><div>4) 現場溶接 突き合わせ V型開先 φ400</div><div>5 = 5 箇所</div><div>5) 塩ビ管挿入工 φ200</div><div>32.57 = 32.57 m</div><div>6) 塩ビ管 接着受け口 L=4.0m/本</div><div>32.57 ÷ 4.00 = 8.1</div><div>8.1 = 8.1 本</div><div>7) スペーサー φ200用</div><div>32.57 ÷ 2.00 + 1 = 17</div><div>17 = 17 個</div><div>8) 中込め注入工</div><div>鋼管内径</div><div><math display="block">\{ (0.3936 \text{ m}^2 * \pi / 4) - (0.216 \text{ m}^2 * \pi / 4) \} * 32.57 = 2.77</math></div><div>2.8 m3</div></div>	



平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(単独分)

数量計算書

管径 路線番号

φ200 箕輪町 中原地区 町道(開削)

408

L= 50.30 m

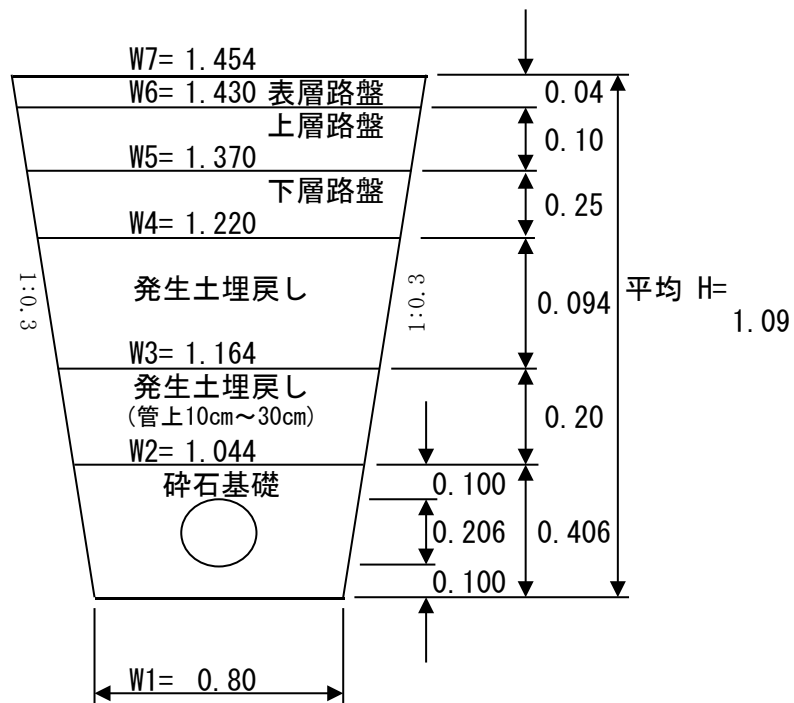
VU 33.10 m

PRP 17.20 m



(土工数量調査) 平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(単独分)

[illegible]



## No. 408-6 ~ No. 409-1

路線延長 17.20 m  
基礎延長 16.67 m

As舗装切断工  $L \times 2$   
 $17.20 \times 2 =$

34.40 m

舗装取壊し工 アスファルト10cm迄  $(W7+W6)/2 \times L$   
 $(1.454+1.430)/2 \times 17.20 =$

24.8 m<sup>2</sup>

As殻処分工 アスファルト10cm迄  $a \times 0.04$   
 $24.8 \times 0.04 =$

1.0 m<sup>3</sup>

掘削工 機種 BH 0.28  
 $(0.80+1.430)/2 \times (1.09-0.04) \times 17.20 =$

20.1 m<sup>3</sup>

碎石基礎工  
 $(0.80+1.044)/2 \times 0.406 - 0.206^2 \times \pi/4 \times 16.67 =$

5.7 m<sup>3</sup>

発生土埋戻し工 (管上10cm~30cm)  
 $(1.044+1.164)/2 \times 0.20 \times 16.67 =$

3.7 m<sup>3</sup>

埋戻し工 発生土  
 $(1.164+1.220)/2 \times 0.094 \times 17.20 =$

1.9 m<sup>3</sup>

残土処分工  
 $20.1 - (3.7+1.9)/0.9 =$

13.9 m<sup>3</sup>

上層路盤工  $(W6+W5)/2 \times L$   
 $(1.430+1.370)/2 \times 17.20 =$

24.1 m<sup>2</sup>

下層路盤工  $(W5+W4)/2 \times L$   
 $(1.370+1.220)/2 \times 17.20 =$

22.3 m<sup>2</sup>

平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(単独分)

[illegible]

(舗装数量調書)

平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(単独分)

[illegible]

## 建て込み簡易土留め工

( L = 2.50 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 33.10 m  
4. 掘削方法 BH-0.28 5. 掘削幅 0.95 m 6. 掘削深 1.99 m  
7. 土 質 (粘性土・レキ混じり土) 8. 締切延長 30.00 m  
9. トラッククレーン規格 4.9 t 吊り

日数算出根拠 30.00m当り

### 2) 施工時間

1. 掘削時間の算定 (D1) = ( L × W × H ) ÷ Q

$$(D1) = ( 1.99 - 1.00 ) m \times 0.95 m \times 30.00 m \div 67.00 m^3/日 = 0.42 \text{ 日 } \textcircled{1}$$

2. 建込み簡易土留建込み時間の算定 (D2)

$$(D2) = ( 0.20 \div 10.00 m ) \times 30.00 m = 0.6 \text{ 日 } \textcircled{2}$$

掘削工合計日数 ①+②

1.02 日

3. 基 礎 工 (D3)

$$\text{基礎土量} = ( 0.95 m \times 0.416 m - 0.037 m^2 ) \times 30.00 m = 10.75 m^3$$

$$(D3) = 10.75 m^3 / 36.0 m^3/日 = 0.3 \text{ 日 } \textcircled{3}$$

4. 管布設工 (D4) ( 管 種 : 塩ビ管 )

$$(D4) = 30.00 \times 0.022 \text{ 人/ m/日} = 0.66 \text{ 日 } \textcircled{4}$$

5. 引抜き埋戻し工 (D5) ( 機 械 転 圧 部 分 )

$$\text{埋戻し土量} = 30.00 m \times (1.99 m - 1.416 m) \times 0.95 m = 16.36 m^3$$

$$(D5) = 16.36 m^3 \div 36.00 m^3/日 = 0.45 \text{ 日 } \textcircled{5}$$

### 工 程 表

日 数	5	10	日 数
掘削及び建込み工	1.02		1.02
基 礎 工	0.87 1.17		0.30
管 布 設 工	1.02 1.68		0.66
引抜き及び埋戻し工	1.02 1.47		0.45
水 替 え 工			0.96

$$\text{損 料 日 数 計} = 33.10 m \div 30.00 m \times 1.76 \text{ 日} = 1.94 \text{ 日} \times 1.3 = 2.52 \text{ 日}$$

$$\text{水 替 日 数 計} = 33.10 m \div 30.00 m \times \text{日} = \text{日}$$

$$\text{全 体 日 数} = 33.10 m \div 30.00 m \times \text{日}$$

(人孔数量調書) 平成29年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事 3 工区(単独分)

1号組立マンホール数量表 本管内径 200 mm下水道用硬質塩化ビニール管																																							
路線 番号	人孔 番号	人孔 深さ	組立 高さ	マンホール				副管		マンホール材料																												備考	
				現況地盤高	流入管底 高さ	流出管底 高さ	落差	副管 径	直管 長	底版	躯体ブロック								直壁ブロック								斜壁			調整リング			調整モルタル工		蓋	削孔			
											60 cm	90 cm	120 cm	150 cm	180 cm	210 cm	240 cm	30 cm	60 cm	90 cm	120 cm	150 cm	180 cm	210 cm	240 cm	30 cm	45 cm	60 cm	5 cm	10 cm	15 cm	20 mm	40 mm	11cm T-14	100 mm	150 mm	200 mm		
No.	No.	m	m	m	m	m	m	mm	m	個	個								個								個			個			箇所		枚	箇所			
408	408-4			760.15	757.864	757.844	0.020																														既設 インバートのみ		
408	408-5	2.36	2.42	760.10	757.818	757.740	0.078			1					1												1				1	1		1			1	底部工	
408	408-6	1.36	1.42	758.77	757.435	757.415	0.020			1		1															1			2		1		1			1	底部工	
小計	変更 当初									2		1			1												1	1			2	1	2		2			3	
合計	変更 当初									2		1			1												1	1			2	1	2		2			3	



名 称	計 算 式	数 量
1. 横断側溝布設工	<p>1) 床堀工</p> $(0.65 + 1.01) \div 2 \times 0.60 \times 12.0 = 6.0 \quad A$ $(0.65 + 1.01) \div 2 \times 0.60 \times 6.0 = 3.0 \quad B$ <p>9.0 = 9.0 m<sup>3</sup></p> <p>2) 横断側溝 基礎工:再生碎石RC40-0</p> $0.65 \times 12.0 = 7.80 \quad A$ $0.65 \times 6.0 = 3.90 \quad B$ <p>11.7 = 11.7 m<sup>2</sup></p> <p>3) 横断側溝 布設長:AS-G側溝-300</p> $L = 12.0 \quad A$ $L = 6.0 \quad B$ <p>18.0 = 18.0 m</p> <p>4) 埋戻し工(発生土)</p> $\{(0.65 + 1.01) \div 2 \times 0.60 - 0.48\} \times 12.0 = 0.22 \quad A$ $\{(0.65 + 1.01) \div 2 \times 0.60 - 0.48\} \times 6.0 = 0.11 \quad B$ <p>基礎部 = <math>0.65 \times 0.15 = 0.10</math> ①</p> <p>側溝部 = <math>0.55 \times 0.10 = 0.06</math> ②</p> <p>路盤部 = <math>(1.01 + 0.80) \div 2 \times 0.35 = 0.32</math> ③</p> <p>= 0.48 控除計</p> <p>0.33 = 0.3 m<sup>3</sup></p>	

名 称	計 算 式	数 量
1. 横断側溝布設工	<p>5) 残土処分工</p> $9.0 - 0.3 \div 0.90 = 8.7$ $8.7 =$ <p>8.7 m3</p> <p>6) 上層路盤工:粒調再生 M-25</p> <p>復旧延長 = 12.00 A</p> <p>= 6.00 B</p> $(1.01 + 0.95) \div 2 \times 12.00 = 11.76 \text{ A}$ $(1.01 + 0.95) \div 2 \times 6.00 = 5.88 \text{ B}$ <p>側溝控除 <math>0.55 \times (12 + 6.00) = -9.9</math></p> $7.74 =$ <p>7.7 m2</p> <p>7) 下層路盤工:再生碎石 RC40-0</p> <p>復旧延長 = 12.00 A</p> <p>= 6.00 B</p> $(0.95 + 0.80) \div 2 \times 12.00 = 10.50 \text{ A}$ $(0.95 + 0.80) \div 2 \times 6.00 = 5.25 \text{ B}$ <p>側溝控除 <math>0.55 \times (12 + 6.00) = -9.9</math></p> $5.85 =$ <p>5.9 m2</p> <p>8) 表層工:As 密粒度As20F</p> <p>復旧延長 (下水本管部に計上済)</p> <p>9) 側溝 材料 AS-G300</p> <p>A路線 12.0 = 12.0 m</p> <p>B路線 6.0 = 6.0 m</p> <p>10) 側溝 グレーチング 300用</p> <p>普通目 18 組</p>	

名 称	計 算 式	数 量
1. 横断側溝布設工	11) 既設 側溝撤去 U型 300 L=0.6m      2.0 個	1.2      m

名 称	計 算 式	数 量
2. 集水桝設置工	<p>集水桝500×500×510</p> <p>2 箇所</p> <p>1) コンクリート (1箇所当り)</p> <p>材料表より 0.295 — 0.03</p> <p>0.27 = 0.3 m3</p> <p>控除</p> <p>VU300 = 0.01</p> <p>ASG-300 = 0.01</p> <p>グレーチング受枠部 = 0.01</p> <p>控除計= 0.03</p> <p>2) グレーチング 500×500 T-25</p> <p>2 = 2 組</p> <p>3) VUφ300 PE直管 材料及び布設長</p> <p>0.25 = 0.25 m</p>	