

令和8年度 町単独 福祉施設建設関連
特環公共下水道管渠埋設工事

数 量 計 算 書

箕輪町

1. 管きょ工		数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式						単位	数 量	コ ー ド
1-1 管 路 土 工		①町道As								
	集計表	φ 200 DP=1.70								
		L=27.5m						m		
アスファルト舗装版切断工		55.00					= 55.00	m	60.0	
	t=15cm以下									
アスファルト舗装版取壊工		BH0.28m3	26.13				= 26.13	m2	26.0	
	t=15cm以下									
管路掘削工		51.73					= 51.73	m3	52.0	
	BH0.28m3									
管路埋戻工		タンパ含む	28.31				= 28.31	m3	28.0	
	BH0.28m3									
下層路盤工		RC40～0	26.13				= 26.13	m2	26.0	
	t=25cm									
上層路盤工		粒調碎石 M-25	26.13				= 26.13	m2	26.0	
	t=10cm									
表層工		再生密粒度 As20F	26.13				= 26.13	m2	26.0	
	t=4cm									
残土運搬工		土砂	23.42				= 23.42	m3	23.0	
アス塊運搬工		BH0.28m3 As	1.05				= 1.05	m3	1.1	
	2t-7.0km									
アスファルト塊処分費		1.05					= 1.05	m3	1.1	

1. 管きょ工 数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単位	数 量	コ ー ド
1-2 管 布 設 工					
硬 質 塩 化 ビ ニ ル 管	VU(RR) φ 200	27.50 / 4.00 = 6.88	本	7	
マンホール下流継手	φ 200	2 = 2	個	2	
マンホール上流継手	φ 200	1 + 1 (既設管) = 2	個	2	
埋 設 表 示 シ ー ト	W=400	27.50 = 27.50	m	27.5	
埋 設 表 示 テ ー プ	W=30	27.50 = 27.50	m	27.5	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 200	27.50 = 27.50	m	27.5	
1-3 管 基 礎 工					
砂基礎工	洗淨砂	9.86 = 9.86	m3	9.9	
1-4 管 路 土 留 工					
建込簡易土留工	H=2.5m	27.5 = 27.5	m	27.5	

1-1. 管きょ工					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単位	数 量	コ ー ド
① 土工	町道 As φ200 DP=1.70m				
		L = 27.50 m			
アスファルト舗装版切断工	t=15cm以下	$27.50 \times 2 = 55.00$	m	55.00	
アスファルト舗装版取壊工	BH0.28m3 t=15cm以下	$0.95 \times 27.50 = 26.13$	m2	26.13	
管路掘削工	BH0.28m3	$0.95 \times 1.98 \times 27.50 = 51.73$	m3	51.73	
砂基礎工	洗淨砂	$(0.95 \times 0.416 - 0.216^2 \times \pi / 4) \times 27.50 = 9.86$	m3	9.86	
管路埋戻工	タンパ含む BH0.28m3	$(0.95 \times 1.21) - 0.12 \times 27.50 = 28.31$	m3	28.31	
下層路盤工	RC40～0 t=25cm	$0.95 \times 27.50 = 26.13$	m2	26.13	
上層路盤工	粒調碎石 M-25 t=10cm	$0.95 \times 27.50 = 26.13$	m2	26.13	
表層工	再生密粒度 As20F t=4cm	$0.95 \times 27.50 = 26.13$	m2	26.13	
残土運搬工	土砂	$51.73 - 28.31 = 23.42$	m3	23.42	
アス塊運搬工	BH0.28m3 As 2t=7.0km	$26.13 \times 0.04 = 1.05$	m3	1.05	
アスファルト塊処分費		$1.05 = 1.05$	m3	1.05	

2. マンホール工 数量計算書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式		単位	数 量
2-1 組立マンホール工					
マンホール用 鑄鉄 蓋	箕輪町仕様 T-25 φ 600	1	= 1	個	1
調整金具	H=25mmまで	1	= 1	組	1
調整リング	H=150	1	= 1	個	1
斜壁	H=600	1	= 1	個	1
躯体ブロック	H=1200	1	= 1	個	1
底版	H=130	1	= 1	個	1
底 部 工	基礎碎石及びモルタル塗り工	1	= 1	箇所	1
組立1号マンホール設置工		1	= 1	箇所	1
組立マンホール削孔代	1号	1	= 1	箇所	1

Co 0.18m³
モルタル0.84m³

[illegible]

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 27.50 m
4. 掘削方法 BH-0.28
5. 掘削幅 0.95 m
6. 掘削深 2.02 m
7. 土 質 (粘性土・レキ混じり土)
8. 締切延長 27.50 m
9. トラッククレーン規格 4.9 t吊り

日数算出根拠 27.50m当り

2) 施工時間

1. 掘削時間の算定 (D1) = (L×W×H) ÷ Q (歩掛P15)

(D1) = (2.02 - 1.00) m × 0.95 m × 27.50 m ÷ 59.00 m³/日 = 0.45 日 ①

2. 建込み簡易土留建込み時間の算定 (D2) (歩掛P38)

(D2) = (0.20 ÷ 10.00 m) × 27.50 m = 0.55 日 ②

掘削工合計日数 ①+② : 1.00 日

3. 基 礎 工 (D3) (歩掛 I-11-①-17)

基礎土量 = (0.95 m × 0.365 m - 0.021 m²) × 27.50 m = 8.96 m³

(D3) = 8.96 m³ / 36.0 m³/日 = 0.25 日 ③

4. 管布設工 (D4) (管 種 : 塩ビ管) (歩掛P93)

(D4) = 27.50 × 0.015 人/m/日 = 0.41 日 ④

5. 引抜き埋戻し工 (D5) (機 械 転 圧 部 分) (歩掛P18)

埋戻し土量 = 27.50 m × (2.02 m - 1.365 m) × 0.95 m = 17.11 m³

(D5) = 17.11 m³ ÷ 36.00 m³/日 = 0.48 日 ⑤

工 程 表

日 数	5	10	日 数
工 種			
掘削及び建込み工	1.00		1.00
基 礎 工	0.88 1.13		0.25
管 布 設 工	1.00 1.41		0.41
引抜き及び埋戻し工	1.00 1.48		0.48
水 替 え 工			0.66

損 料 日 数 計 = 27.50 m ÷ 27.50 m × 1.58 日 = 1.58 日 × 1.3 = 2.05 日

水 替 日 数 計 = 27.50 m ÷ 27.50 m × 日 = 日

0.25 日 ③ 全 体 日 数 = 27.50 m ÷ 27.50 m × 日

1, 建込簡易土留工損料算定表

[illegible]

2, 運搬工算定表

[illegible]

[illegible]

No. 1

[illegible]

小口径マンホール(塩ビ製)材料集計表 (本管φ200)

[illegible]

※立管=人孔深-(0.42+0.15)

	当初	変更
塩ビマンホール个数	1	