

令和5年度

馬見南3丁目ほか地内
管路修繕改築(管更生)工事

数 量 計 算 書

広陵町都市整備部上下水道課

=目 次=

【補助事業】

§ 1	円形管更生工(自立管)
1.1	管きよ更生工 φ250mm
1.2	前処理工・水替え工・交通誘導員
§ 2	人孔蓋
2.1	人孔蓋取替工

【単独事業】

§ 3	円形管更生工(自立管)
3.1	管きよ更生工 φ250mm
3.2	前処理工・水替え工・交通誘導員
§ 4	人孔蓋
4.1	人孔蓋取替工
§ 5	人孔修繕
5.1	人孔修繕工

【補助事業】

§ 1 円形管更生工(自立管)

1.1 管きよ更生工 ϕ 250mm

工 事 名 : 馬見南3丁目ほか地内管路修繕改築(管更生)工事【補助】 【昼間】

更生材の厚みの設定

※更生材の構造計算は下記の計算土被りを採用すること

※計算に用いる土被りの値は、計算値の大きくなる方を採用すること。

整理 番号	管渠符号	呼び径 (mm)	マンホール中心 間延長 (m)	マンホール番号	既設管 土被り	計算土被り	設定条件	備 考
				上流 下流	上流 下流	上流 下流		
229		250	49.90	0801-002	1.28	1.31	自立管	活荷重:T-25
				0801-003	1.24	1.27		
265		250	46.91	0601-003	1.35	1.38	自立管	活荷重:T-25
				0601-004	1.33	1.36		
273		250	35.11	0605-001	1.49	1.52	自立管	活荷重:T-25
				0605-002	1.59	1.62		
315		250	21.50	1510-002	1.15	1.18	自立管	活荷重:T-25
				1513-001	1.10	1.12		
316		250	12.06	1513-001	1.10	1.12	自立管	活荷重:T-25
				1519-001	1.15	1.17		
317		250	34.03	1519-001	1.18	1.21	自立管	活荷重:T-25
				1521-001	1.08	1.11		
318		250	43.60	1521-004	1.10	1.12	自立管	活荷重:T-25
				1523-001	1.04	1.07		
320		250	27.00	1501-002	0.97	1.00	自立管	活荷重:T-25
				1501-003	1.07	1.10		
321		250	38.74	1501-003	1.11	1.14	自立管	活荷重:T-25
				1503-001	1.10	1.13		
326		250	10.72	1504-002	0.92	0.95	自立管	活荷重:T-25
				1504-003	1.00	1.03		
332		250	29.94	1509-002	0.99	1.02	自立管	活荷重:T-25
				1509-003	0.98	1.01		
333		250	30.00	1509-003	0.98	1.01	自立管	活荷重:T-25
				1510-001	0.99	1.02		
340		250	29.96	1517-002	0.99	1.01	自立管	活荷重:T-25
				1518-001	1.15	1.18		
344		250	28.58	1518-001	1.16	1.18	自立管	活荷重:T-25
				1519-001	1.15	1.17		
358		250	41.73	1206-003	1.15	1.18	自立管	活荷重:T-25
				1206-004	0.99	1.02		
371		250	30.16	1203-003	1.12	1.15	自立管	活荷重:T-25
				1203-004	1.00	1.03		
380		250	44.07	1210-003	1.19	1.22	自立管	活荷重:T-25
				1211-001	1.14	1.17		
合計			554.01					

延長別集計表

管径: φ250mm

スパン数= 17

整理 番号	マンホール 番号 上流 下流	延長別分類							
		10m以下	10m超 20m以下	20m超 30m以下	30m超 40m以下	40m超 50m以下	50m超 60m以下	60m超 70m以下	70m超
		(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)
229	0801-002								
	0801-003					49.00			
265	0601-003								
	0601-004					46.01			
273	0605-001								
	0605-002				34.21				
315	1510-002								
	1513-001			20.60					
316	1513-001								
	1519-001		11.16						
317	1519-001								
	1521-001				33.13				
318	1521-004								
	1523-001					42.70			
320	1501-002								
	1501-003			26.10					
321	1501-003								
	1503-001				37.84				
326	1504-002								
	1504-003	9.82							
332	1509-002								
	1509-003			29.04					
333	1509-003								
	1510-001			29.10					
340	1517-002								
	1518-001			29.06					
344	1518-001								
	1519-001			27.68					
358	1206-003								
	1206-004					40.83			
371	1203-003								
	1203-004			29.26					
380	1210-003								
	1211-001					43.17			
									538.71
小計		9.82	11.16	190.84	105.18	221.71			538.71

管きよ更生工 φ250 mm 屋間

更生材料

厚み	t=3.0mm	t=4.0mm	t=5.0mm	t=6.0mm	t=7.0mm	t=8.0mm	t=9.0mm	t=10.0mm	t=11.0mm	t=12.0mm
管材延長			554.01 m							

反転・形成

延長区分	0m超 10m以下	10m超 20m以下	20m超 30m以下	30m超 40m以下	40m超 50m以下	50m超 60m以下	60m超 70m以下	70m超
施工延長	9.82 m	11.16 m	190.84 m	105.18 m	221.71 m	-	-	538.71 m
平均延長	9.82 m	11.16 m	27.26 m	35.06 m	44.34 m	-	-	538.71 m

仕上

工種	本管口切断	本管口仕上	取付管口せん孔仕上工			
			(1日施工)	仕上工(分割施工・板)	仕上工(分割施工・本)	
箇所数	35 箇所	35 箇所	1 箇所	52 箇所	52 箇所	

仮設備

工種	設置工	撤去工
回数	17 回	17 回

換気設備

工種	換気設備工
日数	20 日

管きよ更生水替工

内訳書明示日数= 20 日

既設管径	φ150mm	φ200mm	φ250mm	φ300mm	φ350mm	φ400mm	φ450mm	φ500mm	φ0mm	φ0mm	取付部
ポンプ運転工			25.94 日								
止水アラゲ			25.94 日								72.18 日

本管洗浄工, 本管TV調査工

延長	554.01 m
----	----------

前処理工

工種	モルタル除去	取付管突出	木の根除去
回数	6 箇所	5 箇所	1 箇所

1.2 前処理工・水替え工・交通誘導員

前処理工一覧表

整理番号	管種	管径 mm	延長 m	前処理工										換気 設備工 (日)	水替え ホップ (台)	備考
				取付突出 (箇所)	標準施工 日数 (箇所/日)	施工日数 (日)	モルタル (箇所)	標準施工 日数 (箇所/日)	施工日数 (日)	木根 (箇所)	標準施工 日数 (箇所/日)	施工日数 (日)	計 (日)			
229	HP	250	49.90	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	1	
273	HP	250	35.11	1	9	0.11	-	9	-	-	18	-	0.11	0.11	2	
265	HP	250	46.91	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	1	
313	HP	250	47.17	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	3	
315	HP	250	21.50	1	9	0.11	-	9	-	-	18	-	0.11	0.11	1	
316	HP	250	12.06	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	2	
317	HP	250	34.03	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	2	
318	HP	250	43.60	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	2	
320	HP	250	27.00	-	9	-	-	9	0.22	-	18	-	0.22	0.22	1	
321	HP	250	38.74	-	9	-	-	9	0.22	-	18	-	0.22	0.22	1	
326	HP	250	10.72	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	1	
332	HP	250	29.94	-	9	-	-	9	-	1	18	0.06	0.06	0.06	1	
333	HP	250	30.00	1	9	0.11	-	9	-	-	18	-	0.11	0.11	1	
340	HP	250	29.96	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	1	
344	HP	250	28.58	-	9	-	-	9	-	-	18	-	-	-	2	
358	HP	250	41.73	1	9	0.11	-	9	-	-	18	-	0.11	0.11	1	
371	HP	250	30.16	1	9	0.11	-	9	-	-	18	-	0.11	0.11	1	
380	HP	250	44.07	-	9	-	-	9	0.22	-	18	-	0.22	0.22	1	

§ 2 人孔蓋

2.1 人孔蓋取替工

人孔蓋取替工 数量総括表

補助

工種	種別	細別	規格	単位	数量	適用
人孔蓋取替工	車道部	舗装構成:三層	T-25	箇所	1	
		舗装構成:二層	T-25	箇所	2	
		舗装構成:一層	T-25	箇所	24	
		歩道部		T-14	箇所	1
【1か所当たり数量】						
舗装構成:三層	人孔蓋	受枠とも	T-25	組	1	
	設置撤去	人孔蓋設置工		箇所	1	
		人孔蓋撤去工		箇所	1	
	土工	掘削工		m3	0.1	
		残土処分		m3	0.1	
	舗装t=220	舗装切断工	As t=22cm	m	6.0	安定処理含む
		舗装版撤去工	As t=22cm	m2	1.7	安定処理含む
		舗装版処分工		m3	0.4	
		舗装復旧工	表層:再生密粒度アスコン t=5cm	m2	1.7	
	路盤掘削工		基層:再生粗粒度アスコン t=5cm	m2	1.7	
			安定処理:瀝青安定路盤 t=12cm	m2	1.7	
			上層路盤:再生粒調碎石 t=8cm	m2	1.7	
			T-25	組	1	
				1.7 箇所	0	
舗装構成:二層	人孔蓋	受枠とも	T-25	組	1	
	設置撤去	人孔蓋設置工		箇所	1	
		人孔蓋撤去工		箇所	1	
	土工	掘削工		m3	0.3	
		残土処分		m3	0.3	
	舗装工	舗装切断工	As t=10cm	m	6.0	
		舗装版撤去工	As t=10cm	m2	1.7	
		舗装版処分工		m3	0.2	
		舗装復旧工	表層:再生密粒度アスコン t=5cm	m2	1.7	
			基層:再生粗粒度アスコン t=5cm	m2	1.7	
			上層路盤:再生粒調碎石 t=15cm	m2	1.7	
			下層路盤:再生クラッシュラン t=5cm	m2	1.7	

工種：土工及び舗装工計算書（人孔蓋取替工：舗装構成三層）

補助

名称	種別	計算式			単位	数量
現況舗装構成	表層	厚	0.05 m	(再生密粒度アスコン)		
(三層)	基層	厚	0.05 m	(再生粗粒度アスコン)		
	安定処理	厚	0.12 m	(瀝青安定処理)		
	上層路盤	厚	0.20 m	(再生粒度調整碎石)		
	下層路盤	厚	0.25 m	(再生クラッシュラン)		
		掘削幅	掘削長	掘削深		
掘削形態	掘削	1.50 ×	1.50 ×	0.08		
	舗装復旧	1.50 ×	1.50 ×	0.22		
		掘削幅	箇所			
舗装切断工		1.50 ×	4	= 6.00	m	6.0
		掘削幅	掘削長			
舗装版破碎工	舗装t=220	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7
		掘削幅	掘削長	舗装厚		
土工	路盤掘削工	1.50 ×	1.50 ×	0.08	= 0.18	
	蓋控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	× 0.08	= -0.04	
				計 0.14	m3	0.1
		舗装面積	舗装厚			
残土処分	土砂	1.70 ×	0.08		m3	0.1
		舗装面積	舗装厚			
	As	1.70 ×	0.22	= 0.37	m3	0.4
		掘削幅	掘削長			
舗装復旧工	表層/基層/安定処理	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7
		掘削幅	掘削長			
	上層路盤	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7

工種：土工及び舗装工計算書（人孔蓋取替工：舗装構成二層）

補助

名称	種別	計算式			単位	数量
現況舗装構成	表層	厚	0.05 m	(再生密粒度アスコン)		
(二層)	基層	厚	0.05 m	(再生粗粒度アスコン)		
	上層路盤	厚	0.15 m	(再生粒度調整碎石)		
	下層路盤	厚	0.20 m	(再生クラッシュラン)		
		掘削幅	掘削長	掘削深		
掘削形態	掘削	1.50 ×	1.50 ×	0.30		
	舗装復旧	1.50 ×	1.50 ×	0.10		
		掘削幅	箇所			
舗装切断工		1.50 ×	4	= 6.00	m	6.0
		掘削幅	掘削長			
舗装版破碎工	舗装	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7
		掘削幅	掘削長	路盤厚		
土工	路盤掘削工	1.50 ×	1.50 ×	0.20	= 0.45	
	蓋控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	$\times 0.20$	= -0.11	
				計 0.34	m3	0.3
残土処分	土砂				m3	0.3
		舗装面積	舗装厚			
	As	1.72 ×	0.10	= 0.17	m3	0.2
		掘削幅	掘削長			
舗装復旧工	表層	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7
		掘削幅	掘削長			
	上層/下層路盤	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7

工種：土工及び舗装工計算書（人孔蓋取替工：舗装構成 歩道）

補助

名称	種別	計算式			単位	数量
現況舗装構成	表層	厚	0.05 m	(再生細粒度アスコン)		
(歩道)	路盤	厚	0.10 m	(再生クラッシュラン)		
		掘削幅	掘削長	掘削深		
掘削形態	掘削	1.50 ×	1.50 ×	0.30		
	舗装復旧	1.50 ×	1.50 ×	0.05		
		掘削幅	箇所			
舗装切断工		1.50 ×	4	= 6.00	m	6.0
		掘削幅	掘削長			
舗装版破碎工	舗装	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7
		掘削幅	掘削長	掘削深		
土工	掘削工	1.50 ×	1.50 ×	0.25	= 0.56	
	蓋控除	$\pi/4 \times$	$0.82^2 \times 0.25$	= -0.13		
				計 0.43	m3	0.4
		掘削幅	掘削長	掘削深		
残土処分	路盤	1.50 ×	1.50 ×	0.25	= 0.56	
	蓋控除	$\pi/4 \times$	$0.82^2 \times 0.25$	= -0.13		
				計 0.43	m3	0.4
		舗装面積	舗装厚			
	As	1.72 ×	0.05	= 0.09	m3	0.1
		舗装面積	埋戻し			
流用土埋戻し		1.72 ×	0.15	= 0.26	m3	0.3
		掘削幅	掘削長			
舗装復旧工	表層	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7
		掘削幅	掘削長			
	路盤	1.50 ×	1.50	= 2.25		
	控除	$\pi/4 \times$	0.82^2	= -0.53		
				計 1.72	m2	1.7

【单独事業】

§ 3 円形管更生工(自立管)

3.1 管きよ更生工 $\phi 250\text{mm}$

管きよ更生工 φ250 mm 屋間

更生材料

厚み	t=3.0mm	t=4.0mm	t=5.0mm	t=6.0mm	t=7.0mm	t=8.0mm	t=9.0mm	t=10.0mm	t=11.0mm	t=12.0mm
管材延長			124.67 m							

反転・形成

延長区分	0m超 10m以下	10m超 20m以下	20m超 30m以下	30m超 40m以下	40m超 50m以下	50m超 60m以下	60m超 70m以下	70m超
施工延長				75.98 m	45.99 m			
平均延長	-	-	-	37.99 m	45.99 m	-	-	-

仕上

工種	本管口切断	本管口仕上	取付管口せん孔仕上工		
			(1日施工)	仕上工(分割施工・板)	仕上工(分割施工・本)
箇所数	6箇所	6箇所	0箇所	13箇所	13箇所

仮設備

工種	設置工	撤去工
回数	3回	3回

換気設備

工種	換気設備工
日数	4日

管きよ更生水替工

内訳書明示日数= 4日

既設管径	φ150mm	φ200mm	φ250mm	φ300mm	φ350mm	φ400mm	φ450mm	φ500mm	φ500mm	φ600mm	取付部
ポンプ運転工			1.28日								
止水プラグ			1.28日								19.29日

本管洗浄工, 本管TV調査工

延長	124.67 m
----	----------

前処理工

工種	モルタル除去	取付管突出	木の根除去
回数	1箇所	2箇所	0箇所

3.2 前処理工・水替え工・交通誘導員

§ 4 人孔蓋

4.1 人孔蓋取替工

人孔蓋取替工 数量総括表

単独

工種	種別	細別	規格	単位	数量	適用
人孔蓋取替工	車道部	舗装構成:三層	T-25	箇所	-	
		舗装構成:二層	T-25	箇所	-	
		舗装構成:一層	T-25	箇所	1	
	歩道部		T-14	箇所	2	
【1か所当たり数量】						
舗装構成:三層	人孔蓋	受枠とも	T-25	組	1	
	設置撤去	人孔蓋設置工		箇所	1	
		人孔蓋撤去工		箇所	1	
	土工	掘削工		m3	0.1	
		残土処分		m3	0.1	
	舗装工	舗装切断工	As t=22cm	m	6.0	安定処理含む
		舗装版撤去工	As t=22cm	m2	1.7	安定処理含む
		舗装版処分工		m3	0.4	
		舗装復旧工	表層:再生密粒度アスコン t=5cm	m2	1.7	
			基層:再生粗粒度アスコン t=5cm	m2	1.7	
			安定処理:瀝青安定路盤 t=12cm	m2	1.7	
			上層路盤:再生粒調碎石 t=8cm	m2	1.7	
舗装構成:二層	人孔蓋	受枠とも	T-25	組	1	
	設置撤去	人孔蓋設置工		箇所	1	
		人孔蓋撤去工		箇所	1	
	土工	掘削工		m3	0.3	
		残土処分		m3	0.3	
	舗装工	舗装切断工	As t=10cm	m	6.0	
		舗装版撤去工	As t=10cm	m2	1.7	
		舗装版処分工		m3	0.2	
		舗装復旧工	表層:再生密粒度アスコン t=5cm	m2	1.7	
			基層:再生粗粒度アスコン t=5cm	m2	1.7	
			上層路盤:再生粒調碎石 t=15cm	m2	1.7	
			下層路盤:再生クラッシュラン t=5cm	m2	1.7	

工種：土工及び舗装工計算書（人孔蓋取替工：舗装構成三層）

単独

名称	種別	計算式	単位	数量
現況舗装構成	表層	厚 0.05 m (再生密粒度アスコン)		
(三層)	基層	厚 0.05 m (再生粗粒度アスコン)		
	安定処理	厚 0.12 m (瀝青安定処理)		
	上層路盤	厚 0.20 m (再生粒度調整碎石)		
	下層路盤	厚 0.25 m (再生クラッシュラン)		
		掘削幅 掘削長 掘削深		
掘削形態	掘削	1.50 × 1.50 × 0.08		
	舗装復旧	1.50 × 1.50 × 0.22		
		掘削幅 箇所		
舗装切断工		1.50 × 4 = 6.00	m	6.0
		掘削幅 掘削長		
舗装版破碎工	舗装t=220	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2$ = -0.53		
		計 1.72	m2	1.7
		掘削幅 掘削長 舗装厚		
土工	路盤掘削工	1.50 × 1.50 × 0.08 = 0.18		
	蓋控除	$\pi/4 \times 0.82^2 \times 0.08$ = -0.04		
		計 0.14	m3	0.1
		舗装面積 舗装厚		
残土処分	土砂	1.7 × <small>再生厚 0.1 mm</small>	m3	0.1
		舗装面積 舗装厚		
	As	1.70 × 0.22 = 0.37	m3	0.4
		掘削幅 掘削長		
舗装復旧工	表層/基層/安定処理	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2$ = -0.53		
		計 1.72	m2	1.7
		掘削幅 掘削長		
	上層路盤	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2$ = -0.53		
		計 1.72	m2	1.7

工種：土工及び舗装工計算書（人孔蓋取替工：舗装構成二層）

単独

名称	種別	計算式	単位	数量
現況舗装構成	表層	厚 0.05 m (再生密粒度アスコン)		
(二層)	基層	厚 0.05 m (再生粗粒度アスコン)		
	上層路盤	厚 0.15 m (再生粒度調整碎石)		
	下層路盤	厚 0.20 m (再生クラッシュラン)		
		掘削幅 掘削長 掘削深		
掘削形態	掘削	1.50 × 1.50 × 0.30		
	舗装復旧	1.50 × 1.50 × 0.10		
		掘削幅 箇所		
舗装切断工		1.50 × 4 = 6.00	m	6.0
		掘削幅 掘削長		
舗装版破碎工	舗装	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7
		掘削幅 掘削長 路盤厚		
土工	路盤掘削工	1.50 × 1.50 × 0.20 = 0.45		
	蓋控除	$\pi/4 \times 0.82^2 \times 0.20 = -0.11$		
		計 0.34	m3	0.3
残土処分	土砂		m3	0.3
		舗装面積 舗装厚		
	As	1.72 × 0.10 = 0.17	m3	0.2
		掘削幅 掘削長		
舗装復旧工	表層	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7
		掘削幅 掘削長		
	上層/下層路盤	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7

工種：土工及び舗装工計算書（人孔蓋取替工：舗装構成一層）

単独

名称	種別	計算式	単位	数量
現況舗装構成	表層	厚 0.05 m (再生密粒度アスコン)		
(一層)	上層路盤	厚 0.10 m (再生粒度調整碎石)		
	下層路盤	厚 0.15 m (再生クラッシュラン)		
掘削形態	掘削	掘削幅 掘削長 掘削深 1.50 × 1.50 × 0.30		
	舗装復旧	1.50 × 1.50 × 0.05		
舗装切断工		掘削幅 箇所 1.50 × 4 = 6.00	m	6.0
舗装撤去工	舗装	掘削幅 掘削長 1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7
土工	路盤掘削工	掘削幅 掘削長 路盤厚 1.50 × 1.50 × 0.25 = 0.56		
	蓋控除	$\pi/4 \times 0.82^2 \times 0.25 = -0.13$		
		計 0.43	m3	0.4
残土処分	土砂		m3	0.4
	As	舗装面積 舗装厚 1.72 × 0.05 = 0.09	m3	0.1
舗装復旧工	表層	掘削幅 掘削長 1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7
	上層/下層路盤	掘削幅 掘削長 1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7

工種：土工及び舗装工計算書（人孔蓋取替工：舗装構成 歩道）

単独

名称	種別	計算式	単位	数量
現況舗装構成	表層	厚 0.05 m (再生細粒度アスコン)		
(歩道)	路盤	厚 0.10 m (再生クラッシュラン)		
		掘削幅 掘削長 掘削深		
掘削形態	掘削	1.50 × 1.50 × 0.30		
	舗装復旧	1.50 × 1.50 × 0.05		
		掘削幅 箇所		
舗装切断工		1.50 × 4 = 6.00	m	6.0
		掘削幅 掘削長		
舗装版破碎工	舗装	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7
		掘削幅 掘削長 掘削深		
土工	掘削工	1.50 × 1.50 × 0.25 = 0.56		
	蓋控除	$\pi/4 \times 0.82^2 \times 0.25 = -0.13$		
		計 0.43	m3	0.4
		掘削幅 掘削長 掘削深		
残土処分	路盤	1.50 × 1.50 × 0.25 = 0.56		
	蓋控除	$\pi/4 \times 0.82^2 \times 0.25 = -0.13$		
		計 0.43	m3	0.4
		舗装面積 舗装厚		
	As	1.72 × 0.05 = 0.09	m3	0.1
		舗装面積 埋戻し		
流用土埋戻し		1.72 × 0.15 = 0.26	m3	0.3
		掘削幅 掘削長		
舗装復旧工	表層	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7
		掘削幅 掘削長		
	路盤	1.50 × 1.50 = 2.25		
	控除	$\pi/4 \times 0.82^2 = -0.53$		
		計 1.72	m2	1.7

§ 5 人孔修繕

5.1 人孔修繕工

