

小口径推進管径250mm 総括表〔高耐荷力方式 泥土圧方式一工程式吸引排土方式〕

工 種	細 目	形状・寸法	単位	数 量	摘 要
小口径泥土圧推進工			式	1	
推進用鉄筋コンクリート管	標準管 1種 σ c=50N/mm ²	φ 250mm L=2.00m	本	86	※SJS
	標準管 1種 σ c=50N/mm ²	φ 250mm L=2.00m	本	1	※カラー無
	標準管 1種 σ c=70N/mm ²	φ 250mm L=2.00m	本	—	※SJS
	半管 1種 σ c=50N/mm ²	φ 250mm L=1.00m	本	—	※SJS
	半管 1種 σ c=50N/mm ²	φ 250mm L=1.00m	本	1	※カラー無
	半管 2種 σ c=50N/mm ²	φ 250mm L=1.00m	本	—	
推進工	高耐荷力泥土 φ 250mm		m	169.0	
排土管・ホース類撤去工			m	169.0	
滑財注入工			m	169.0	
添加材注入工			m	169.0	
排土処理工			m ³	56	
立坑内管布設工			式	1	
管布設工	鉄筋コンクリート管	φ 250mm	m	4.6	
立坑内空伏せ工	180° コンクリート基礎	φ 250mm	m	3.4	
仮設備工			式	1	
坑口工	発進側, φ 250mm用		箇所	2	
〃	到達側, φ 250mm用		箇所	2	
立坑基礎工	発進側	立坑工で計上	箇所	—	
〃	到達側		箇所	—	
鏡切り工	発進側, 2.4m/箇所		箇所	2	ライナープレート
〃	到達側, 2.4m/箇所		箇所	1	ライナープレート
〃	到達側, 2.4m/箇所		箇所	—	鋼製ケーシング
〃	到達側, 2.4m/箇所	既設人孔	箇所	1	ライナープレート
推進設備等設置撤去工	φ 250mm		箇所	1	
推進設備等据換工	φ 250mm		箇所	1	
先導体据付工	φ 250mm		箇所	2	
先導体搬出工	φ 250mm	分割回収	箇所	2	
支圧壁工	φ 250mm	鋼製 (H-200×200)	箇所	2	0.70 t /箇所
先導体組立整備工	φ 250mm		回	1	

発進立坑(小判形ライナープレート)総括表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
ライナープレート	5.012×2.500 t=2.7mm			
掘削深		m	5.5	
掘削土留工		m	4.7	
	材料のみ	(m)	(5.0)	
		t	2.31	
H≤4.0m	普通土(粘性土・砂質土)	m	2.8	
	硬質土(硬質粘土・礫質土)	//	0.4	
4.0<H≤8.0m	普通土(粘性土・砂質土)	m	0.2	
	硬質土(硬質粘土・礫質土)	//	1.4	
撤去工		m	1.0	
		t	0.46	
埋殺し		m	4.0	
		t	1.85	
スクラップ		t	0.01	
裏込注入	グラウト工	m ³	5.6	
立坑基礎コンクリート	18-8-25	m ³	1.7	
立坑基礎砕石	t=20cm	m ²	11.2	
支保工				
主部材		t	3.74	
副部材(A)		//	0.82	
副部材(B)		//	0.15	
支保工重量		//	4.71	
ガイドコンクリート	18-8-25	m ³	2.5	
同上基礎砕石	RC-40、t=10cm	m ²	8.3	
路面覆工	6000×3000、設置・撤去	箇所	1	
	覆工板面積	m ²	18.0	
	覆工板開閉工	回	61	
	桁材設置・撤去重量(H形)	t	0.96	
	桁材設置・撤去重量(溝形)	t	0.44	
土 工				
掘削	ガイドコンクリート部	m ³	15.6	
埋戻	良質発生土	//	58.3	
残土処分	流用土運搬(往路)	//	64.7	
	流用土運搬(復路)	//	64.7	
	残土処分	//	8.5	
コンクリート取壊し・処分	無筋Co	//	2.5	
舗装版切断工	As t=5cm	m	12.8	
舗装版破碎工	As t=5cm	m ²	20.3	
路盤工	RC-40 t=22cm	m ²	19.0	
舗装仮復旧工	As t=3cm	m ²	19.7	
殻処分	As塊	m ³	1.0	
殻処分	無筋Co塊	m ³	2.5	
汚泥処分		m ³	0.02	

到達立坑(円形ライナープレート) 総括表

名 称	規 格	単位	数量	摘要
ライナープレート	φ 1500 t=2.7m/m			
掘削深		m	5.3	
掘削土留工		m	4.5	
	材料のみ	(m)	5.0	
		t	0.84	
人力	普通土(粘性土・砂質土)	m	2.9	
	硬質土(硬質粘土・礫質土)	//	1.5	
撤去工		m	1.5	
		t	-	
埋殺し		m	-	
		t	-	
スクラップ		t	-	
裏込注入	グラウト工	m ³	2.0	
立坑基礎コンクリート	18-8-25	m ³	0.3	
立坑基礎砕石	t=20cm	m ²	1.8	
ガイドコンクリート	18-8-40	m ³	0.8	
同上基礎砕石	RC-40、t=10cm	m ²	2.7	
路面覆工	2.00×2.00,設置・撤去	箇所	1	
	覆工板面積	m ²	4.0	
	覆工板開閉工	回	1	
	桁材設置・撤去重量(H形)	t	0.32	
	桁材設置・撤去重量(溝形)	t	0.20	
土 工				
掘削	ガイドコンクリート部	m ³	3.6	
埋戻	良質発生土	//	-	
残土処分	流用土運搬(往路)	//	-	
	流用土運搬(復路)	//	-	
	残土処分	//	13.5	
コンクリート取壊し・処分	無筋Co	m ³	—	
埋戻コンクリート	C=170kg/m ³	m ³	—	
舗装版切断工	As t=5cm	m	8.5	
舗装版破碎工	As t=5cm	m ²	4.5	
路盤工	RC-40 t=22cm	m ²	—	
舗装仮復旧工	As t=3cm	m ²	—	
殻処分	無筋Co塊	m ³	0.2	
殻処分	無筋Co塊	m ³	—	
汚泥処分		m ³	0.01	

薬液注入工 総括表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
M3028-1到達立坑(上流側)	[複相式] 2セット			
削孔長				
粘性土		m	-	
砂質土		m	1.45	
礫質土		m	3.47	
計		m	4.92	
注入高				
粘性土		m	-	
砂質土		m	1.45	
礫質土		m	1.41	
計		m	2.86	
1本当り注入量				
1次注入	瞬結	ℓ	248	
2次注入	緩結	ℓ	670	
計		ℓ	918	
注入本数		本	8	
M3011-1両発進立坑(下流側)				
削孔長				
粘性土		m	2.19	
砂質土		m	1.50	
礫質土		m	1.70	
計		m	5.39	
注入高				
粘性土		m	-	
砂質土		m	0.72	
礫質土		m	1.74	
計		m	2.46	
1本当り注入量				
1次注入	瞬結	ℓ	267	
2次注入	緩結	ℓ	604	
計		ℓ	871	
注入本数		本	13	

薬液注入工 総括表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
M3011-1両発進立坑(上流側)	[複相式] 2セット			
削孔長				
粘性土		m	2.19	
砂質土		m	1.50	
礫質土		m	1.70	
計		m	5.39	
注入高				
粘性土		m	-	
砂質土		m	0.74	
礫質土		m	1.74	
計		m	2.48	
1本当り注入量				
1次注入	瞬結	ℓ	269	
2次注入	緩結	ℓ	609	
計		ℓ	878	
注入本数		本	13	
M3011-1-1到達立坑(下流)				
削孔長				
粘性土		m	2.29	
砂質土		m	1.50	
礫質土		m	1.70	
計		m	5.49	
注入高				
粘性土		m	-	
砂質土		m	0.94	
礫質土		m	1.73	
計		m	2.67	
1本当り注入量				
1次注入	瞬結	ℓ	301	
2次注入	緩結	ℓ	696	
計		ℓ	997	
注入本数		本	8	

1号組立マンホール工総括表

工種	名称	種別	算式	単位	数量	
1号組立マンホール 設置工	人孔鉄蓋	受枠共 T-25		組	1	
		受枠共 T-14		組	—	
				組		
	底版	I種			個	1
		II種			個	
	管取付壁	H=900(II種)			個	—
		H=1200(II種)			個	—
		H=1500(II種)			個	—
		H=1800(II種)			個	—
		H=1200(I種)			個	—
		H=1500(I種)			個	—
		H=1800(I種)			個	1
	直壁	H=600			個	1
		H=900			個	—
		H=1200			個	—
		H=1500			個	—
		H=1800			個	1
		H=300			個	—
	斜壁	H=300			個	—
		H=450			個	1
H=600				個	—	
FRP製 中間スラブ	φ1200			個	—	
調整リング	H=50			個	—	
	H=100			個	1	
	H=150			個	—	
調整金具	H=25			個	—	
	H=45			個	—	
無収縮モルタル		$\pi/4 \times (0.82^2 - 0.60^2) \times 0.046 = 0.011$	m3	0.01		
据付工	H=4.0m以下			箇所	—	
	H=4.0~5.0m			箇所	1	
	H=5.0~6.0m			箇所	—	
	H=6.0~7.0m			箇所	—	
	H=7.0m~			箇所	—	
底部工	1号組立マンホール用			箇所	1	
				箇所		
				箇所		
削孔工	φ250	HP(外径φ360)		箇所	1	
	φ200			箇所	—	
	φ150	VU(外径φ165)		箇所	2	
副管工				箇所		
	外副管工			箇所	2	

両発進立坑(小判形ライナープレート) 集計表

名 称	規 格	単位	数量			
			M3011-1			計
ライナープレート	5.012×2.500 t=2.7mm					
掘削深		m	5.50			5.5
掘削土留工		m	4.70			4.7
	材料のみ	(m)	5.00			5.0
		t	2.31			2.31
H≦4.0m	普通土(粘性土・砂質土)	m	2.80			2.8
	硬質土(硬質粘土・礫質土)	//	0.35			0.4
4.0<H≦8.0m	普通土(粘性土・砂質土)	m	0.16			0.2
	硬質土(硬質粘土・礫質土)	//	1.35			1.4
撤去工		m	1.00			1.0
		t	0.46			0.46
埋殺し		m	4.00			4.0
		t	1.85			1.85
スクラップ		t	0.01			0.01
裏込注入	グラウト工	m ³	5.64			5.6
立坑基礎コンクリート	18-8-25	m ³	1.68			1.7
立坑基礎碎石	t=20cm	m ²	11.19			11.2
支保工						
主部材		t	3.74			3.74
副部材(A)		//	0.82			0.82
副部材(B)		//	0.15			0.15
支保工重量		//	4.71			4.71
ガイドコンクリート	18-8-25	m ³	2.49			2.5
同上基礎碎石	RC-40、t=10cm	m ²	8.31			8.3
路面覆工	6000×3000,設置・撤去	箇所	1.00			1.0
	覆工板面積	m ²	18.00			18.0
	覆工板開閉工	回	61.00			61
	桁材設置・撤去重量(H形)	t	0.96			0.96
	桁材設置・撤去重量(溝形)	t	0.44			0.44
土 工						
掘削	ガイドコンクリート部	m ³	15.60			15.6
埋戻	良質発生土	//	58.30			58.3
残土処分	流用土運搬(往路)	//	64.70			64.7
	流用土運搬(復路)	//	64.70			64.7
	残土処分	//	8.50			8.5
コンクリート取壊し・処分	無筋Co	//	2.49			2.5
舗装版切断工	t=5cm	m	12.80			12.8
舗装版破碎工	t=5cm	m ²	20.30			20.3
路盤工	t=22cm	m ²	19.00			19.0
舗装仮復旧工	t=3cm	m ²	19.70			19.7
殻処分	As塊	m ³	1.01			1.0
殻処分	無筋Co塊	m ³	2.49			2.5
汚泥処分		m ³	0.02			0.02

到達立坑(円形ライナープレート) 集計表

名 称	規 格	単位	数 量			
			M3011-1-1			計
ライナープレート	φ 1500 t=2.7m/m					
掘削深		m	5.30			5.3
掘削土留工		m	4.50			4.5
	材料のみ	(m)	5.00			(5.0)
		t	0.84			0.84
人力	普通土(粘性土・砂質土)	m	2.91			2.9
	硬質土(硬質粘土・礫質土)	//	1.54			1.5
撤去工		m	-			-
		t	-			-
埋殺し		m	-			-
		t	-			-
スクラップ		t	-			-
裏込注入	グラウト工	m ³	2.00			2.0
立坑基礎コンクリート	18-8-25	m ³	0.30			0.3
立坑基礎砕石	t=20cm	m ²	1.80			1.8
ガイドコンクリート	18-8-25	m ³	0.82			0.8
同上基礎砕石	RC-40,t=10cm	m ²	2.73			2.7
路面覆工	2.00×2.00,設置	箇所	1			1
	覆工板面積	m ²	4.00			4.0
	覆工板開閉工	回	1			1
	桁材設置 重量(H形)	t	0.32			0.32
	桁材設置 重量(溝形)	t	0.20			0.20
土 工						
掘削	ガイドコンクリート部	m ³	3.60			3.6
埋戻	良質発生土	//	-			-
残土処分	流用土運搬(往路)	//	-			-
	流用土運搬(復路)	//	-			-
	残土処分	//	13.50			13.5
コンクリート取壊し・処分	無筋Co	m ³	—			—
埋戻コンクリート	C=170kg/m ³	m ³	—			—
舗装版切断工	As t=5cm	m	8.50			8.5
舗装版破碎工	As t=5cm	m ²	4.50			4.5
路盤工	RC-40 t=22cm	m ²	—			—
舗装仮復旧工	As t=3cm	m ²	—			—
殻処分	As塊	m ³	0.20			0.2
殻処分	無筋Co塊	m ³	—			—
汚泥処分		m ³	0.01			0.01

薬液注入工集計表〔複相式〕

2 セット

施工日数＝注入本数／1日当り施工本数

コード NO.	種別	穿孔長 (m)			注入高 (m)			対象土量 (m ³)			1本当り注入量 (kg)		1本当り施工 時間(分/本)	1日当り施工 本数(本/日)	注入本数 (本)	面積 (m ²)	施工日数 (日)				
		粘性土	砂質土	礫質土	合計	粘性土	砂質土	礫質土	合計	1次注入	2次注入	総注入量 (kl)									
1	M3028-1到達立坑(上流側)		1.451	3.470	4.921		1.451	1.409	2.860		11.04	10.72	21.76	248	670	7.34	110.48	6.84	8	7.61	1.20
2	M3011-1両端連立坑(下流側)	2.191	1.500	1.700	5.391		0.719	1.741	2.460		8.87	21.47	30.33	267	604	11.32	104.15	7.26	13	12.33	1.79
3	M3011-1両端連立坑(上流側)	2.191	1.500	1.700	5.391		0.739	1.741	2.480		9.11	21.47	30.58	269	609	11.42	104.58	7.23	13	12.33	1.80
4	M3011-1-1到達立坑(下流)	2.285	1.500	1.700	5.485		0.935	1.725	2.660		7.45	13.75	21.20	301	696	7.97	112.14	6.74	8	7.97	1.19
5																					
6																					
7																					
8																					
9																					
10																					
11																					
12																					
13																					
14																					
15																					
16																					
17																					
18																					
19																					
20																					
21																					
22																					
23																					
24																					
25																					
合計		6.667	5.951	8.570	21.188						36.47	67.40	103.88	1085	2578				42		5.98

M3011-1 両発進立坑(小判形ライナープレート)

ライナープレート (5.012 × 2.500) t= 2.7 m/m

1. 掘削深

$$= 5.511 \quad \text{m} \quad 5.50$$

2. 掘削土留工

材料のみ 5.000 m $5.511 - 0.850 = 4.661 \quad \text{m} \quad 4.70$

$5.000 \times 0.4612 \text{ t/m} = 2.306 \quad \text{t} \quad 2.31$

H ≤ 4.0m

普通土 (粘性土・砂質土) $2.150 + 1.500 - 0.850 = 2.800 \quad \text{m} \quad 2.80$

硬質土 (硬質粘土・礫質土) $4.000 - 2.150 + 1.500 = 0.350 \quad \text{m} \quad 0.35$

4.0 < H ≤ 8.0m

普通土 (粘性土・砂質土) $0.161 = 0.161 \quad \text{m} \quad 0.16$

硬質土 (硬質粘土・礫質土) $5.511 - 4.000 - 0.161 = 1.350 \quad \text{m} \quad 1.35$

3. 撤去工

$$= 1.000 \quad \text{m} \quad 1.00$$

$1.000 \times 0.4612 \text{ t/m} = 0.461 \quad \text{t} \quad 0.46$

4. 埋殺し

$5.000 - 1.000 = 4.000 \quad \text{m} \quad 4.00$

$4.00 \times 0.4612 \text{ t/m} = 1.845 \quad \text{t} \quad 1.85$

5. スクラップ

$\pi/4 \times (0.360 + 0.10)^2 = 0.166$

$\pi/4 \times (0.360 + 0.10)^2 = 0.166$

$(0.166 + 0.166) \times 0.03581 \text{ t/m}^2 = 0.012 \quad \text{t} \quad 0.01$

6. 裏込注入(グラウト工)

$0.09 \times \pi \times (2.500 + 0.09) \times (5.511 - 0.750) + 0.18 \times (5.012 - 2.500) \times (5.511 - 0.750) = 5.639 \quad \text{m}^3 \quad 5.64$

7. 立坑基礎コンクリート(18-8-25)

$\{\pi/4 \times 2.50^2 + (5.012 - 2.50) \times 2.50\} \times 0.15 = 1.678 \quad \text{m}^3 \quad 1.68$

8. 立坑基礎砕石 t=0.20

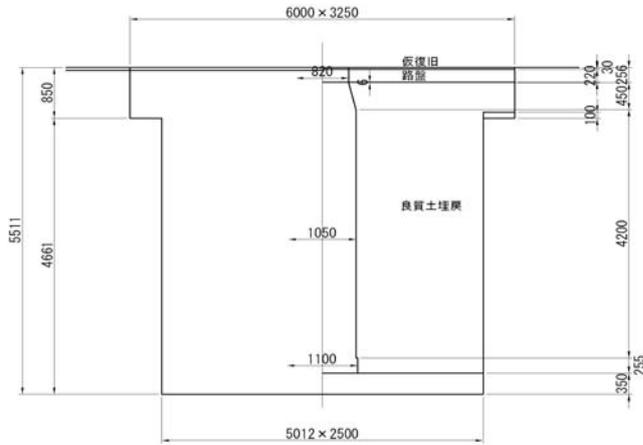
$\pi/4 \times 2.50^2 + (5.012 - 2.50) \times 2.50 = 11.189 \quad \text{m}^2 \quad 11.19$

ライナープレート単位重量					
1m当たり重量					
P-10	10	枚 ×	26.0 kg/枚	= 260.0	
P-08	8	枚 ×	21.1 kg/枚	= 168.8	
ボルト・ナット (円周方向)					
(10 × 10 + 8 × 8) × 0.137				= 22.5	
ボルト・ナット (軸方向)					
(4 × 10 + 4 × 8) × 0.137				= 9.9	
計				= 461.2	
				kg/m 461.2	
1 m ² 当たり重量					
461.2 ÷ (π × 2.500 + 2.512 × 2)				= 35.81	
				kg/m ² 35.8	
支保工					
縦 梁 (H-200×200×8×12)					
5.000 × 0.055 × 8				= 2.200	(リース材)
腹起し (H-300×300×10×15)					
2.900 × 0.100 × 2				= 0.580	(リース材)
腹起し (H-300×300×10×15)					
2.900 × 0.100 × 2				= 0.580	(リース材)
切 梁 (H-300×300×10×15)					
L1=	2.500	— (0.200 + 0.300) × 2	— 0.050		
L2=	2.500	— (0.200 + 0.300) × 2	— 0.050	= 0.950m	
(0.950 + 0.950) × 0.100 × 2				= 0.380	(リース材)
8. 主部材					
2.200 + 0.580 + 0.580 + 0.380				= 3.740	t 3.74
9. 副部材(A)					
3.740 × 0.22				= 0.823	t 0.82
10. 副部材(B)					
3.740 × 0.04				= 0.150	t 0.15
11. 支保工重量					
3.74 + 0.823 + 0.150				= 4.713	t 4.71
12. 路面覆工					
				= 1.00	箇所 1

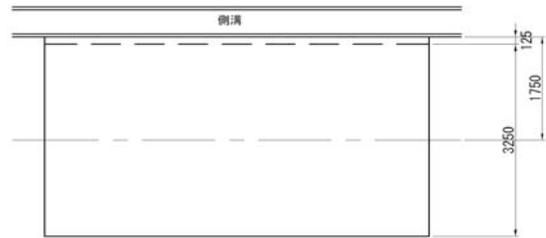
<p>13. ガイドコンクリート (18-8-25)</p> $\{3.25 \times 6.00 - (\pi/4 \times 2.50^2 + 2.512 \times 2.50)\}$ $\times 0.30 = 2.493$	<p style="text-align: right;">m3</p> <p style="text-align: center;">2.49</p>
<p>14. ガイド基礎砕石 (RC40 t=10cm)</p> $3.25 \times 6.00 - (\pi/4 \times 2.50^2 + 2.512 \times 2.50) = 8.311$	<p style="text-align: right;">m2</p> <p style="text-align: center;">8.31</p>

土工

土工図



舗装撤去復旧



1. 掘削(ガイドコンクリート部)

$$6.000 \times 3.250 \times (0.850 - 0.050) = 15.600$$

15.60 m³

2. 埋戻 良質発生土

$$6.000 \times 3.250 \times (0.750 - 0.25) = 9.750$$

$$\left\{ \frac{\pi}{4} \times (2.500 + 0.180)^2 + (5.012 - 2.500) \times (2.500 + 0.180) \right\} \times (5.511 - 0.350 - 0.750) = 54.578$$

控除分

マンホール

$$\begin{aligned} & \frac{\pi}{4} \times 0.82^2 \times 0.006 \\ & + \frac{\pi}{8} \times (0.82^2 + 1.05^2) \times 0.450 \\ & + \frac{\pi}{4} \times 1.05^2 \times 4.200 \\ & + \frac{\pi}{4} \times 1.10^2 \times 0.255 \end{aligned} = (-)4.196$$

空伏せ

$$\begin{aligned} & (0.550 \times 1.681 + 0.570 \times 1.681) \times 0.550 \\ & + \frac{\pi}{4} \times 0.36^2 \times 1.681 \end{aligned} = (-)1.207$$

副管控除

$$0.319 + 0.350 = (-)0.669$$

計 = 58.256

58.30 m³

3. 残土処分

$$\left\{ \frac{\pi}{4} \times (2.50 + 0.18)^2 + (2.50 + 0.18) \times 2.512 \right\} \times (5.511 - 0.85) + 15.600 = 73.272$$

流用土運搬 (往路) 58.256 / 0.9 = 64.729

64.70 m³

流用土運搬 (復路) = 64.729

64.70 m³

残土処分 73.272 - 64.729 = 8.543

8.50 m³

4. コンクリート取壊し・処分(無筋)	※)ガイドコンクリート部		
	$\{3.250 \times 6.000 - (\pi/4 \times 2.50^2 + 2.512 \times 2.50)\}$		
	$\times 0.30$	= 2.493	2.49 m ³
5. 舗装版切断工(As) t= 5 cm			
	$(3.25 + 0.125) \times 2 + 6.00$	= 12.750	12.80 m
6. 舗装版破碎工(As) t= 5 cm			
	$(3.25 + 0.125) \times 6.00$	= 20.250	20.30 m ²
7. 路盤工(RC-40) t= 22 cm			
	$(3.25 \times 6.00 - \pi/4 \times 0.82^2)$	= 18.972	19.00 m ²
8. 舗装仮復旧工(As) t= 3 cm		2	
	$(3.25 + 0.125) \times 6.00 - \pi/4 \times 0.82^2$	= 19.722	19.70 m ²
9. 殻処分(As)			
	20.250×0.05	= 1.013	1.01 m ³
10. 殻処分(無筋Co)			
	2.49	= 2.49	2.49 m ³
11. 汚泥処分(As)			
	0.02	= 0.02	0.02 m ³

<u>路面覆工(6.0×3.0)設置・撤去</u>		1箇所当り
寸法立坑 (小判形 5.012 × 2.50)		
1. 覆工面積	6.000 × 3.000 = 18.000	18.00 m ²
覆工板開閉工 …… 1日1回	覆工板共用日数分 = 61.0	61 回
2. 桁材設置・撤去		
受桁(H-250×250×10×15)		リース
6.00 × 2 × 0.080 t/m	= 0.960 t	
外枠([-200×80×7.5×11)		購入
(6.00 + 3.00) × 2 × 0.0246 t/m	= 0.443 t	
桁材合計	= 1.403	1.40 t

各種計算法

カッター汚泥量算出表

・発生汚泥量

アスファルト舗装版厚 t ≤ 15cm

施工量

12.75 m ×

舗装厚さ

0.05 m ×

0.023 =

0.02 m³

合計

0.02 m³

M3011-1-1両到達立坑(円形ライナープレート)

ライナープレート ϕ 1.500 t= 2.7 m/m

1. 掘削深

$$= 5.300 \quad 5.3 \quad \text{m}$$

2. 掘削土留工

$$\text{材料のみ} \quad 5.000 \text{ m} \quad 5.300 - 0.850 = 4.450 \quad 4.5 \quad \text{m}$$

$$5.000 \times 0.1675 \text{ t/m} = 0.838 \quad 0.8 \quad \text{t}$$

人力

$$\text{普通土 (粘性土・砂質土)} \quad 2.260 + 1.500 - 0.850 = 2.910 \quad 2.9 \quad \text{m}$$

$$\text{硬質土 (硬質粘土・礫質土)} \quad 4.450 - 2.910 = 1.540 \quad 1.5 \quad \text{m}$$

3. 撤去工

- m

- t

-

4. 埋殺し

$$5.000 - 1.000 = 4.000 \quad - \quad \text{m}$$

$$4.00 \times 0.1675 \text{ t/m} = 0.670 \quad - \quad \text{t}$$

5. スクラップ

$$\pi/4 \times (0.360 + 0.10)^2 = 0.166$$

$$\pi/4 \times (0.360 + 0.10)^2 = 0.166$$

$$(0.166 + 0.166) \times 0.0355 \text{ t/m}^2 = 0.012 \quad - \quad \text{t}$$

6. 裏込注入(グラウト工)

$$0.09 \times \pi \times (1.500 + 0.09) \times (5.300 - 0.750) = 2.046 \quad 2.0 \quad \text{m}^3$$

7. 立坑基礎コンクリート(18-8-25)

$$\pi/4 \times 1.50^2 \times 0.15 = 0.265 \quad 0.300 \quad \text{m}^3$$

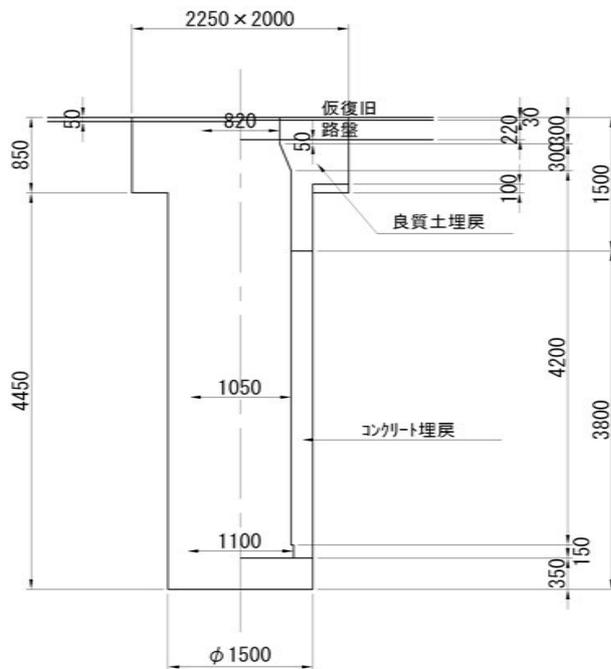
8. 立坑基礎碎石

$$\pi/4 \times 1.50^2 = 1.767 \quad 1.800 \quad \text{m}^3$$

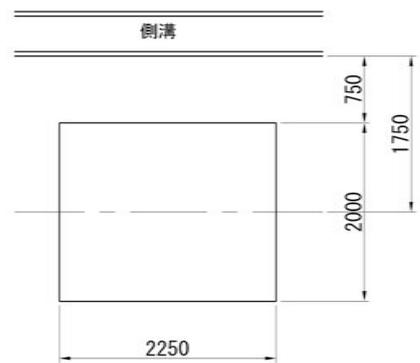
ライナープレート単位重量				
1m当たり重量				
P-10	6 枚	× 26.0 kg/枚	=	156.0
P-8	0 枚	× 21.1 kg/枚	=	0.0
ボルト・ナット (円周方向)				
	(10 × 6 + 8 × 0)	× 0.137	=	8.2
ボルト・ナット (軸方向)				
	(4 × 6 + 4 × 0)	× 0.137	=	3.3
			計	= 167.5
1 m ² 当たり重量				
	167.5 ÷ (π × 1.500)		=	35.545
8. 路面覆工			=	1.00
13. ガイドコンクリート (18-8-25)				
	{ 2.00 × 2.25 - (π/4 × 1.50 ²) }	× 0.30	=	0.820
14. ガイド基礎碎石 (RC40 t=10cm)				
	2.00 × 2.25 - (π/4 × 1.50 ²)		=	2.733
				kg/m
				167.5
				kg/m ²
				35.5
				箇所
				1
				m ³
				0.82
				m ²
				2.73

土工

土工図



舗装撤去復旧



1. 掘削(ガイドコンクリート部)

$$2.25 \times 2.000 \times (0.85 - 0.050) = 3.600$$

3.6 m³

2. 埋戻 良質発生土

$$2.25 \times 2.000 \times (0.750 - 0.25) = 2.250$$

$$= 2.250$$

$$\frac{\pi}{4} \times (1.500 + 0.180)^2 \times (1.500 - 0.750) = 1.663$$

$$= 1.663$$

控除分

マンホール

$$\frac{\pi}{4} \times 0.82^2 \times 0.050$$

$$+ \frac{\pi}{8} \times (0.82^2 + 1.05^2) \times 0.300$$

$$+ \frac{\pi}{4} \times 1.05^2 \times 0.900$$

$$+ \frac{\pi}{4} \times 1.10^2 \times 0.000$$

$$= (-)1.015$$

計 = 2.898

m³

3. 残土処分			
	$\pi/4 \times (1.50 + 0.18)^2 \times (5.30 - 0.85) + 3.600$	= 13.464	
流用土運搬 (往路)	2.898 / 0.9	= 3.220	- m3
流用土運搬 (復路)		= 3.220	- m3
残土処分	13.464 -	= 13.464	13.5 m3
4. コンクリート取壊し・処分 (無筋)			
			※)ガイドコンクリート部
5. 埋戻コンクリート (C=170kg/m3)			
6. 舗装版切断工 (As) t= 5 cm			
	$(2.00 + 2.25) \times 2$	= 8.500	8.5 m
7. 舗装版破碎工 (As) t= 5 cm			
	2.00×2.25	= 4.500	4.5 m2
8. 路盤工 (RC-40) t= 22 cm			
9. 舗装仮復旧工 (As) t= 3 cm			
10. 殻処分 (As塊)			
	4.500×0.05	= 0.225	0.2 m3
11. 殻処分 (無筋Co塊)			
	0.000	= 0.000	- m3
12. 汚泥処分 (As)			
	0.01	= 0.01	0.01 m3

<u>路面覆工(2.0×2.0)設置・撤去</u>		1箇所当り
寸法立坑	円形φ 1.50	
1. 覆工面積	2.000 × 2.000 = 4.000	4.0 m ²
覆工板開閉工	… 1日1回 = 1.0	1 回
2. 桁材設置・撤去		
受桁(H-250×250×10×15)	リース	
2.00 × 2 × 0.080 t/m	= 0.320	t
外枠(L-200×80×7.5×11)	購入	
(2.00 + 2.00) × 2 × 0.0246 t/m	= 0.197	t
桁材合計	= 0.517	0.5 t

各種計算法

カッター汚泥量算出表

・発生汚泥量

アスファルト舗装版厚	t ≤ 15cm					
施工量	8.50	m	×	舗装厚さ	0.05	m
					×	0.023
					=	0.01 m ³
合計						0.01 m ³

1 M3028-1到達立坑(上流側)

薬液注入工

1. 注入率表

土質	N 値	間隙率 ρ (%)	注 入 てん充率 α (%)	注 入 率 (%)	注入比率 瞬結(1): 緩結
砂礫土	ゆるい~中位	40	90	36.0	2
	中位~締った	35	90	31.5	2
砂質土	ゆるい	45	90	40.5	2
	中位	45	90	40.5	3
粘性土	ゆるい~中位	35	90	31.5	4
	中位~締った	70	40	28.0	1
計		60	40	24.0	1

2. 注入量及び注入本数

土 質	平均 N値	間隙率 (%)	注入面積 (m2)	注入高1 (m/本)	対象土量 v(m3)	注入率 λ (%)		注入量QS(%)		注入 本数
						瞬結	緩結	瞬結	緩結	
粘性土.1	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0
粘性土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0
砂質土.1	60	35	7.61	1.451	11.042	6.3	25.2	696	2,783	
砂質土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0
砂礫土.1	43	40	7.61	1.409	10.722	12	24	1,287	2,573	
砂礫土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0
計				2.860	21.764			1,983	5,356	8

1本当り注入量QS(%)

瞬結注入 1,983 ÷ 8本 = 247.9(%)
 緩結注入 5,356 ÷ 8本 = 669.5(%)
 注入量 247.9 + 669.5 = 917.4(%)

3. 1本当り施工時間 TS (min)

$$\begin{aligned}
 TS &= T1 + T2 + T3 + T4 \\
 &= 14.0 + 35.02 + 57.34 + 4.12 \\
 &= 110.48 \text{ min} \\
 T1: \text{機械施工時間} &= 35.02 \text{ min} \\
 T1 &= 14 \text{ min} \\
 T2: \text{削孔時間} &= \Sigma(\gamma 1 \times L0) \\
 &= 8 \times 3.47 + 5 \times 1.45 + 4 \times 0.00 \\
 &= 35.02 \text{ min} \\
 T3: \text{注入時間} &= \frac{QS}{qS} \\
 &= \frac{917.4}{57.34} \\
 &= 16 \text{ min} \\
 T4: \text{土被り引抜時間} &= \gamma 2 \times L2 \\
 &= 2 \times 2.061 \\
 &= 4.122 \text{ min}
 \end{aligned}$$

削孔の単位作業時間(γ 1)(min/m)

土質	礫質土	砂質土	粘性土
γ 1	8	5	4

単位時間当り注入量(qS)(l/m)

qS	18	16
----	----	----

単位時間当り注入量(QS)(l/m)

単相方式	18	16
複相方式		

土被り引抜の単位作業時間(γ 2) (min/m)

γ 2	2
-----	---

L2 = 4.921 - 2.860 = 2.061m

4. 1日当り施工本数(2セット) N(本/日)

$$\begin{aligned}
 N &= \frac{60 \times H}{TS} \times 2 \\
 &= \frac{60 \times 6.3}{110.48} \times 2 \\
 &= 6.84 \text{ (本/日)}
 \end{aligned}$$

1日当り実作業時間(H)(時間/日)

H	6.3
---	-----

2[M3011-1両発進立坑(下流側)]

薬液注入工

1. 注入率表

土質	N 値	間隙率 ρ (%)	注 入 てん充率 α (%)	注 入 率 (%)	注入比率 瞬結(I): 緩結
砂礫土	ゆるい~中位	40	90	36.0	2
	中位~締った	35	90	31.5	2
砂質土	ゆるい	45	90	40.5	2
	中位	45	90	40.5	3
粘性土	締った	35	90	31.5	4
	ゆるい~中位	70	40	28.0	1
	中位~締った	60	40	24.0	1

2. 注入量及び注入本数

土 質	平均 N値	間隙率 (%)	注入面積 (m ²)	注入高1 (m/本)	対象土量 v(m ³)	注 入 率 (%)		注 入 量 QS(%)		注 入 本 数	
						瞬結	緩結	瞬結	緩結	瞬結	緩結
粘性土.1	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0	0
粘性土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0	0
砂質土.1	16	45	12.33	0.719	8.865	10.12	30.38	897	2,693		
砂質土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0	0
砂礫土.1	39	40	12.33	1.741	21.467	12	24	2,576	5,152		
砂礫土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0	0
計				2.460	30.332			3,473	7,845	13	

1本当り注入量QS(%)

瞬結注入 3,473 ÷ 13本 = 267.2(%)
 緩結注入 7,845 ÷ 13本 = 603.5(%)
 注入量 267.2 + 603.5 = 870.7(%)

3. 1本当り施工時間 TS (min)

$$\begin{aligned}
 TS &= T1 + T2 + T3 + T4 \\
 &= 14.0 + 29.86 + 54.42 + 5.86 \\
 &= 104.15 \text{ min} \\
 T1: \text{機械施工時間} &= 29.864 \text{ min} \\
 T2: \text{削孔時間} &= \Sigma(\gamma 1 \times L0) = 8 \times 1.70 + 5 \times 1.50 + 4 \times 2.19 \\
 T3: \text{注入時間} &= \frac{QS}{qS} = \frac{870.7}{54.42} = 16 \text{ min} \\
 T4: \text{土被り引抜時間} &= \gamma 2 \times L2 = 2 \times 2.931 = 5.862 \text{ min}
 \end{aligned}$$

$T1 = 14 \text{ min}$
 削孔の単位作業時間(γ 1)(min/m)

土質	礫質土	砂質土	粘性土
γ 1	8	5	4

各土層削孔延長 (m)

土質	礫質土	砂質土	粘性土	計
L0	1.7	1.5	2.191	5.391

4. 1日当り施工本数 (2セット) N(本/日)

$$N = \frac{60 \times H}{TS} \times 2$$

$$= \frac{60 \times 6.3}{104.15} \times 2$$

$$= 7.26 \text{ (本/日)}$$

1日当り実作業時間(H)(時間/日)

H	6.3
---	-----

単位時間当り注入量(qS)(l/m)

qS	18	16
----	----	----

QS:1本当り注入量(l)

3 M3011-1両発進立坑(上流側)

薬液注入工

1. 注入率表

土質	N 値	間隙率 ρ (%)	注 入 てん充率 α (%)	注 入 率 (%)	注入比率	
					瞬結(1): 緩結	2
砂礫土	ゆるい~中位	40	90	36.0	2	
	中位~締った	35	90	31.5	2	
砂質土	ゆるい	45	90	40.5	2	
	中位	45	90	40.5	3	
粘性土	締った	35	90	31.5	4	
	ゆるい~中位	70	40	28.0	1	
	中位~締った	60	40	24.0	1	

2. 注入量及び注入本数

土 質	平均 N値	間隙率 (%)	注入面積 (m2)	注入高1 (m/本)	対象土量 v(m3)	注 入 率 (%)		注 入 量 QS(%)		注 入 本 数	
						瞬結	緩結	瞬結	緩結	瞬結	緩結
粘性土.1	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0	0
粘性土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0	0
砂質土.1	16	45	12.33	0.739	9.112	10.12	30.38	922	2,768		
砂質土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0	0
砂礫土.1	39	40	12.33	1.741	21.467	12	24	2,576	5,152		
砂礫土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0	0
計				2.480	30.579			3,498	7,920	13	

1本当り注入量QS(%)

瞬結注入 3,498 ÷ 13本 = 269.1(%)
 緩結注入 7,920 ÷ 13本 = 609.2(%)
 注入量 269.1 + 609.2 = 878.3(%)

3. 1本当り施工時間 TS (min)

$$\begin{aligned}
 TS &= T1 + T2 + T3 + T4 \\
 &= 14.0 + 29.86 + 54.89 + 5.82 \\
 &= 104.58 \text{ min} \\
 T1: \text{機械施工時間} &= 29.86 \text{ min}
 \end{aligned}$$

T2: 削孔時間

$$T2 = \Sigma(\gamma 1 \times L0) = 8 \times 1.70 + 5 \times 1.50 + 4 \times 2.19 = 29.86 \text{ min}$$

削孔の単位作業時間(γ 1)(min/m)

土質	礫質土	砂質土	粘性土
γ 1	8	5	4

各土層削孔延長(m)

土質	礫質土	砂質土	粘性土	計
L0	1.7	1.5	2.191	5.391

4. 1日当り施工本数(2セット) N(本/日)

$$\begin{aligned}
 N &= \frac{60 \times H}{TS} \times 2 \\
 &= \frac{60 \times 6.3}{104.58} \times 2 \\
 &= 7.23 \text{ (本/日)}
 \end{aligned}$$

1日当り実作業時間(H)(時間/日)

H	6.3
---	-----

T4: 土被り引抜時間

$$\begin{aligned}
 T4 &= \gamma 2 \times L2 \\
 &= 2 \times 2.911 \\
 &= 5.822 \text{ min}
 \end{aligned}$$

土被り引抜の単位作業時間(γ 2)
(min/m)

γ 2	2
-----	---

単位時間当り注入量(qS)(l/m)

qS	18	16
----	----	----

単相方式 複相方式

QS: 1本当り注入量(l)

$$L2 = 5.391 - 2.480 = 2.911 \text{ m}$$

4 M3011-1-1到達立坑(下流)

薬液注入工

1. 注入率表

土質	N 値	間隙率 ρ (%)	注 入 てん充率 α (%)	注 入 率 (%)	注入比率	
					瞬結(I): 緩結	II)
砂礫土	ゆるい~中位	40	90	36.0	2	
	中位~締った	35	90	31.5	2	
砂質土	ゆるい	45	90	40.5	2	
	中位	45	90	40.5	3	
粘性土	締った	35	90	31.5	4	
	ゆるい~中位	70	40	28.0	1	
	中位~締った	60	40	24.0	1	

2. 注入量及び注入本数

土質	平均 N値	間隙率 (%)	注入面積 (m ²)	注入高1 (m/本)	対象土量 v(m ³)	注入率λ (%)		注入量QS(%)		注入 本数
						瞬結	緩結	瞬結	緩結	
粘性土.1	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0
粘性土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0
砂質土.1	16	45	7.97	0.935	7.452	10.12	30.38	754	2,264	
砂質土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0
砂礫土.1	39	40	7.97	1.725	13.748	12	24	1,650	3,300	
砂礫土.2	0	0	0	0.000	0	0	0	0	0	0
計				2.660	21.2			2,404	5,564	8

1本当り注入量QS(%)

瞬結注入 2,404 ÷ 8本 = 300.5(%)
 緩結注入 5,564 ÷ 8本 = 695.5(%)
 注入量 300.5 + 695.5 = 996.0(%)

3. 1本当り施工時間 TS (min)

$$\begin{aligned}
 TS &= T1 + T2 + T3 + T4 \\
 &= 14.0 + 30.24 + 62.25 + 5.65 \\
 &= 112.14 \text{ min} \\
 T1: \text{機械施工時間} &= 30.24 \text{ min}
 \end{aligned}$$

T2: 削孔時間

$$\begin{aligned}
 T2 &= \Sigma (\gamma 1 \times L0) \\
 &= 8 \times 1.70 + 5 \times 1.50 + 4 \times 2.29 \\
 &= 30.24 \text{ min}
 \end{aligned}$$

T3: 注入時間

$$\begin{aligned}
 T3 &= \frac{QS}{qS} \\
 &= \frac{996}{62.25} \\
 &= 16 \text{ min}
 \end{aligned}$$

削孔の単位作業時間(γ1)(min/m)

土質	礫質土	砂質土	粘性土
γ1	8	5	4

各土層削孔延長 (m)

土質	礫質土	砂質土	粘性土	計
L0	1.7	1.5	2.285	5.485

4. 1日当り施工本数(2セット) N(本/日)

$$\begin{aligned}
 N &= \frac{60 \times H}{TS} \times 2 \\
 &= \frac{60 \times 6.3}{112.14} \times 2 \\
 &= 6.74 \text{ (本/日)}
 \end{aligned}$$

1日当り実作業時間(H)(時間/日)

H	6.3
---	-----

T4: 土被り引抜時間

$$\begin{aligned}
 T4 &= \gamma 2 \times L2 \\
 &= 2 \times 2.825 \\
 &= 5.65 \text{ min}
 \end{aligned}$$

土被り引抜の単位作業時間(γ2)

γ2	2
----	---

単位時間当り注入量(qS)(l/m)

qS	単相方式	複相方式
	18	16

QS: 1本当り注入量(l)

$$L2 = 5.485 - 2.660 = 2.825 \text{ m}$$

底部工(1号組立マンホール用)HP φ 250

1箇所当り

1. インバートコンクリート

$$\begin{aligned} & \pi/4 \times 0.90^2 \times (0.17 + 0.25 / 2) \\ - & \pi/8 \times 0.25^2 \times 0.90 \end{aligned} = 0.166 \quad 0.17 \text{ m}^3$$

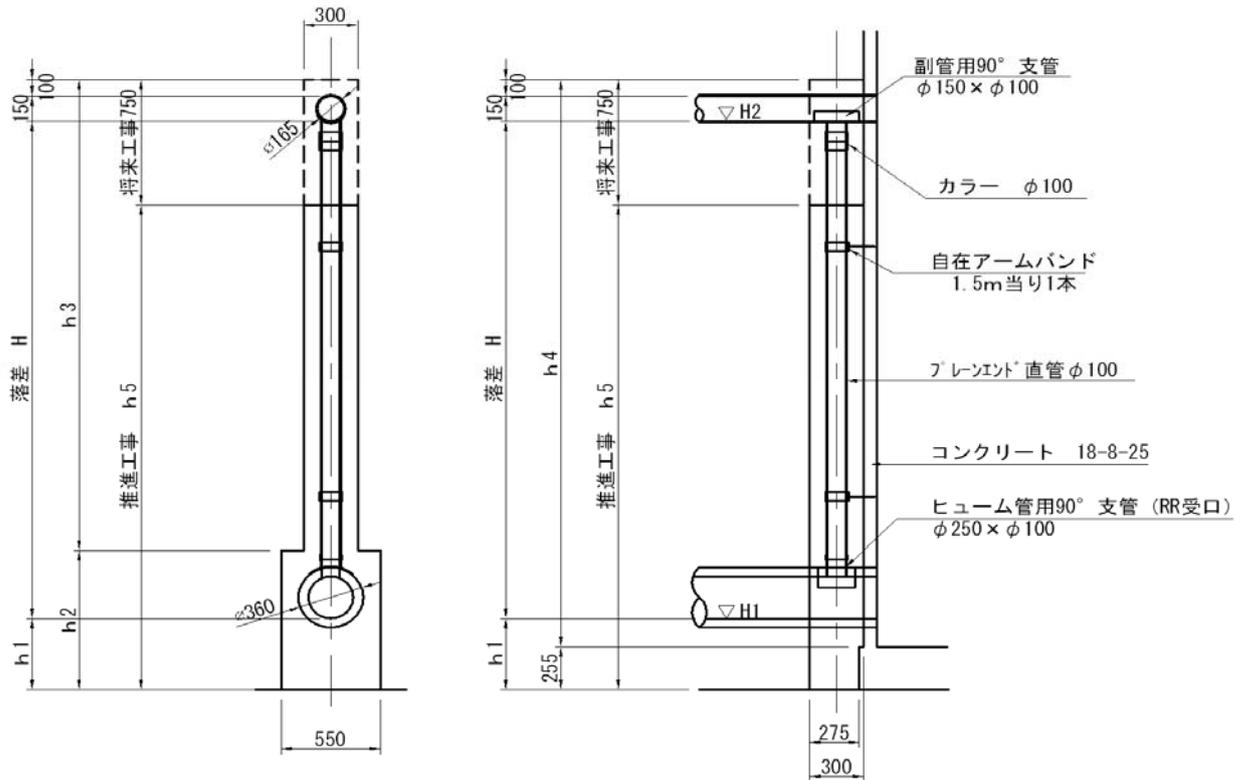
2. モルタル上塗り

$$\begin{aligned} & \pi/4 \times 0.90^2 - 0.25 \times 0.90 \\ + & \pi \times 0.25 / 2 \times 0.90 \end{aligned} = 0.765 \quad 0.77 \text{ m}^2$$

3. 調整コンクリート

人孔番号	調整高	調整コンクリート 18-8-40	型枠 均し
M3011-1	0.125	0.119	0.432
		0.119	0.432

外副管工



寸法表

記号	M3011-1	M3011-1	M3011-1-2
	下流	上流	上流
H1	80.664	80.684	
H2	83.635	83.954	
落差 H	2.971	3.270	
h1	0.425	0.445	
h2	0.830	0.850	
h3	2.816	3.115	
h4	3.391	3.710	
h5	2.896	3.215	

推進工事

コンクリート
管控除

$$\{0.275 \times 0.255 + (h2 - 0.255) \times 0.300\} \times 0.550 + (h5 - h2) \times 0.300 \times 0.300$$

$$HP \phi 250 \quad \pi/4 \times 0.360^2 \times 0.300 = 0.031$$

$$Vu \phi 100 \quad \pi/4 \times 0.114^2 \times (h5 - h1 - 0.305)$$

型枠

$$\{0.275 \times 0.255 + (h2 - 0.255) \times 0.300 + (h5 - h2) \times 0.300\} \times 2 + h2 \times 0.550 + (h5 - h2) \times 0.300 - \pi/4 \times 0.360^2$$

フレキシブル直管Vu φ100

$$H - 0.250 - 0.055 - 0.045 - 0.120 = H - 0.470$$

埋戻控除量

$$\{0.275 \times 0.255 + (h2 - 0.255) \times 0.300\} \times 0.550 + (h5 - h2) \times 0.300 \times 0.300$$

数量表

名称	単位	M3011-1	M3011-1	M3011-1-2	計
		下流	上流	上流	
コンクリート 18-8-25	m ³	0.319	0.350		0.669
控除 φ250	m ³	0.031	0.031		0.062
控除 φ100	m ³	0.022	0.025		0.047
コンクリート計	m ³	0.266	0.294		0.56
型枠	m ²	2.699	2.991		5.69
フレキシブル直管VU100	m	2.501	2.800		5.301
ヒューム管用90°支管	個	1	1		2
自在アームバンド	個	2	2		4
埋戻控除量	m ³	0.319	0.350		0.669

開削工事 1箇所当たり

コンクリート $0.300 \times 0.300 \times 0.750 = 0.068$

控除 $\phi 150 \quad \pi/4 \times 0.165^2 \times 0.300 = -0.006$

$\phi 100 \quad \pi/4 \times 0.114^2 \times 0.500 = -0.005$

計 0.057

m³
0.06

型枠 $0.300 \times 3 \times 0.750 = 0.675$

控除 $\phi 150 \quad \pi/4 \times 0.165^2 = -0.021$

計 0.654

m²
0.65

副管用90° 支管 $\phi 150 \times \phi 100$

1 個

カラー $\phi 100$

1 個

合算数量表

名 称	単 位	推進工事	開削工事	計	
コンクリート	m ³	0.56	0.171	0.731	0.73
型枠	m ²	5.69	1.962	7.652	7.65
フレンエント [®] 直管VU100	m	5.301		5.301	5.3
ヒューム管用90° 支管	個	2		2	2
自在アームバンド [®]	個	4		4	4
埋戻控除量	m ³	0.669		0.669	0.669
副管用90° 支管	個		3	3	3
カラー	個		3	3	3

管 路 土 工 總 括 表

(補助)

名 称	種 別	細 別	单 位	数 量	設 計 数 量	備 考
舖装版切断工	As/Con t=15cm以下		m	463.00	463	As版 463.00
舖装版切断工	As/Con 15cm<t≤30cm		m	—		
舖装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m ²	—		
舖装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m ²	—		
舖装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m ²	219.35	219	As版 219.35
舖装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m ²	—		
舖装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舖装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舖装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舖装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舖装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舖装版破碎工	As/Con 15cm<t≤30cm		m ²	—		
舖装版破碎工	As/Con 15cm<t≤40cm		m ²	—		
舖装版破碎工	As/Con 15cm<t≤40cm		m ²	—		
舖装版破碎工	As/Con 15cm<t≤40cm		m ²	—		
機械掘削工			m ³	—		
機械掘削工			m ³	—		
機械掘削工			m ³	481.20	480	
機械掘削工			m ³	—		
機械埋戻工		流用土	m ³	—		
機械埋戻工		流用土	m ³	—		
機械埋戻工		流用土	m ³	354.60	350	
機械埋戻工		流用土	m ³	—		
機械埋戻工		再生碎石	m ³	—		
機械埋戻工		再生碎石	m ³	—		
機械埋戻工		再生碎石	m ³	—		

管路土工総括表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
残土処分工			m ³	—		
残土処分工			m ³	—		
残土処分工			m ³	87.20	90	
残土処分工			m ³	—		
残塊処分工		As塊/Con塊	m ³	—		
残塊処分工		As塊/Con塊	m ³	—		
残塊処分工		As塊/Con塊	m ³	10.96	11	As版 10.96
残塊処分工		As塊/Con塊	m ³	—		
建設廃材処理費	As塊/Con塊		m ³	10.96	11	As版 10.96
流用土運搬(往路)			m ³			
流用土運搬(復路)			m ³			
流用土運搬(往路)			m ³	394.00	390	
流用土運搬(復路)			m ³	394.00	390	
流用土運搬(往路)			m ³			
流用土運搬(復路)			m ³			
積込工(流用)			m ³	394.00	390	
石綿管撤去積込工	φ 100		m	—		
石綿管継手取外し工	φ 100		口	—		
石綿管運搬工			m ³	—		
石綿管殻処分			t	—		
汚泥処分工			m ³	0.37	0.4	

管 布 設 工 総 括 表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ75		m	—		
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ150		m	21.80	22	
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ200		m	213.60	214	
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ250		m	—		
硬質塩化ビニール管	φ150 ゴム輪受口		本	4.0	4	
硬質塩化ビニール管	φ150 プレーンエンド		本	1.5	2	
硬質塩化ビニール管	φ200 ゴム輪受口		本	48.0	48	
硬質塩化ビニール管	φ200 プレーンエンド		本	5.4	6	
硬質塩化ビニール管	φ250 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ250 プレーンエンド		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ300 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ300 プレーンエンド		本	—		
マンホール継手工	φ150	ゴム輪受口 可とう継手	個	5	5	
マンホール継手工	φ200	ゴム輪受口 可とう継手	個	14	14	
マンホール継手工	φ250	ゴム輪受口 可とう継手	個	—		
標識埋設シート			m	234.05	234	
砂基礎工			m ³	—		
砂基礎工			m ³	—		
砂基礎工			m ³	82.81	80	
砂基礎工			m ³	—		

土留工総括表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設計数量	備 考
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.8m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m以下		m	53.10	53	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m以下		m	190.40	190	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.8m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.8m以下		m	—		
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 3段		m	—		
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 2段		m	190.40	190	
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 1段		m	53.10	53	
素掘			m	—		

1号組立マンホール工 総括表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
マンホール蓋	T-25 亀山市型		組	7	7	
マンホール蓋	T-14 亀山市型		組	2	2	
調整モルタル	20mm~70mm		箇所	9	9	
調整リング	50mm		個	4	4	
調整リング	100mm		個	1	1	
調整リング	150mm		個	—		
斜壁ブロック	300mm		個	2	2	
斜壁ブロック	450mm		個	5	5	
斜壁ブロック	600mm		個	2	2	
直壁ブロック	300mm		個	1	1	
直壁ブロック	600mm		個	—		
直壁ブロック	900mm		個	—		
直壁ブロック	1200mm		個	—		
直壁ブロック	1500mm		個	—		
直壁ブロック	1800mm		個	—		
躯体ブロック	600mm		個	—		
躯体ブロック	900mm		個	—		
躯体ブロック	1200mm		個	2	2	
躯体ブロック	1500mm		個	—		
躯体ブロック	1800mm		個	7	7	
底版ブロック	h=130mm		個	9	9	
削孔工	φ100mm		箇所	—		
削孔工	φ150mm		箇所	6	6	
削孔工	φ200mm		箇所	7	7	

1号組立マンホール工 総括表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
削孔工	φ 250mm		箇所	-		
底部工	インバート工有 基礎工有		箇所	8	8	
底部工	基礎工のみ		箇所	1	1	
底部工	インバートのみ		箇所	-		
ブロック据付工	人孔深 3.0m以下	組立式	箇所	9	9	
ブロック据付工	人孔深 3.0m～4.0m	組立式	箇所	-		
ブロック据付・撤去工	人孔深 2.0m以下	組立式	箇所	-		
同径支管	φ 150×150		個	-	-	
副管取付工	副管径 φ 100mm	150-1	箇所	-	-	
副管取付工	副管径 φ 150mm	200-1	箇所	1	1	

舗装仮復旧工総括表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
表層工	t=3cm	歩道部 密粒度As(13)	m ²	—		
路盤工	t=10cm	歩道部 RC-40	m ²	—		
表層工	t=3cm	車道部 密粒度As(13)	m ²	219.36	219	
表層工	t=5cm	車道部 密粒度As(13)	m ²	—		
表層工	t=5cm	車道部 密粒度As(20)	m ²	—		
表層工	t=5cm	車道部 密粒度As(20)	m ²	—		
基層工	t=5cm	車道部 粗粒度As(20)	m ²	—		改質Ⅰ型
基層工	t=5cm	車道部 粗粒度As(20)	m ²	—		改質Ⅱ型
路盤工	t=10cm	車道部 C-40	m ²	10.80	11	
路盤工	t=16cm	車道部 RC-40	m ²	196.94	197	
路盤工	t=17cm	車道部 RC-40	m ²	—		
上層路盤工	t=10cm	車道部 瀝青安定処理	m ²	—		
上層路盤工	t=10cm	車道部 M-30	m ²	—		
上層路盤工	t=13cm	車道部 M-30	m ²	—		
上層路盤工	t=15cm	車道部 M-30	m ²	—		
上層路盤工	t=17cm	車道部 M-30	m ²	22.42	22	
下層路盤工	t=10cm	車道部 RC-40	m ²	—		
下層路盤工	t=22cm	車道部 RC-40	m ²	—		
下層路盤工	t=15cm	車道部 RC-40	m ²	22.42	22	

管 路 土 工 總 括 表

(单独)

名 称	種 別	細 別	单 位	数 量	設 計 数 量	備 考
舗装版切断工	As/Con t=15cm以下		m	—		As版 0.00
舗装版切断工	As/Con 15cm<t≤30cm		m	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m ²	—		As版 0.00
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As/Con 15cm<t≤30cm		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As/Con 15cm<t≤40cm		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As/Con 15cm<t≤40cm		m ²	—		
舗装版 直接掘削積込工	As/Con 15cm<t≤40cm		m ²	—		
機械掘削工			m ³	—		
機械掘削工			m ³	—		
機械掘削工			m ³	27.90	30	
機械掘削工			m ³	—		
機械埋戻工		流用土	m ³	—		
機械埋戻工		流用土	m ³	—		
機械埋戻工		流用土	m ³	22.40	20	
機械埋戻工		流用土	m ³	—		
機械埋戻工		再生碎石	m ³	—		
機械埋戻工		再生碎石	m ³	—		
機械埋戻工		再生碎石	m ³	—		

管路土工総括表

(単独)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
残土処分工			m ³	—		
残土処分工			m ³	—		
残土処分工			m ³	3.01	3	
残土処分工			m ³	—		
残塊処分工		As塊/Con塊	m ³	—		
残塊処分工		As塊/Con塊	m ³	—		
残塊処分工		As塊/Con塊	m ³	—		As版 0.00
残塊処分工		As塊/Con塊	m ³	—		
建設廃材処理費	As塊/Con塊		m ³			As版 0.00
流用土運搬(往路)			m ³			
流用土運搬(復路)			m ³			
流用土運搬(往路)			m ³	24.89	20	
流用土運搬(復路)			m ³	24.89	20	
流用土運搬(往路)			m ³			
流用土運搬(復路)			m ³			
積込工(流用)			m ³	24.89	20	
石綿管撤去積込工	φ 100		m	—		
石綿管継手取外し工	φ 100		口	—		
石綿管運搬工			m ³	—		
石綿管殻処分			t	—		
汚泥処分工			m ³	—		

管 布 設 工 総 括 表

(単独)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 75		m	—		
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 150		m	12.10	12	
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 200		m	—		
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 250		m	—		
硬質塩化ビニール管	φ 150 ゴム輪受口		本	3.0	3	
硬質塩化ビニール管	φ 150 プレーンエンド		本	0.0	1	
硬質塩化ビニール管	φ 200 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 200 プレーンエンド		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 250 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 250 プレーンエンド		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 300 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 300 プレーンエンド		本	—		
マンホール継手工	φ 150	ゴム輪受口 可とう継手	個	1	1	
マンホール継手工	φ 200	ゴム輪受口 可とう継手	個	—		
マンホール継手工	φ 250	ゴム輪受口 可とう継手	個	—		
標識埋設シート			m	11.95	11	
砂基礎工			m ³	—		
砂基礎工			m ³	—		
砂基礎工			m ³	3.67	4	
砂基礎工			m ³	—		

土留工総括表

(単独)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設計数量	備 考
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.8m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m以下		m	13.00	13	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.8m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m以下		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.8m以下		m	—		
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 3段		m	—		
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 2段		m	13.00	13	
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 1段		m	—		
素掘			m	—		

1号組立マンホール工 総括表

(単独)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
マンホール蓋	T-25 亀山市型		組	—		
マンホール蓋	T-14 亀山市型		組	1	1	
調整モルタル	20mm～70mm		箇所	1	1	
調整リング	50mm		個	—		
調整リング	100mm		個	1	1	
調整リング	150mm		個	7	7	
斜壁ブロック	300mm		個	1	1	
斜壁ブロック	450mm		個	—		
斜壁ブロック	600mm		個	—		
直壁ブロック	300mm		個	—		
直壁ブロック	600mm		個	—		
直壁ブロック	900mm		個	—		
直壁ブロック	1200mm		個	—		
直壁ブロック	1500mm		個	—		
直壁ブロック	1800mm		個	—		
躯体ブロック	600mm		個	—		
躯体ブロック	900mm		個	—		
躯体ブロック	1200mm		個	—		
躯体ブロック	1500mm		個	—		
躯体ブロック	1800mm		個	1	1	
底版ブロック	h=130mm		個	1	1	
削孔工	φ100mm		箇所	—		
削孔工	φ150mm		箇所	1	1	
削孔工	φ200mm		箇所	—		

舗装仮復旧工総括表

(単独)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
表層工	t=3cm	歩道部 密粒度As(13)	m ²	—		
路盤工	t=10cm	歩道部 RC-40	m ²	—		
表層工	t=3cm	車道部 密粒度As(13)	m ²	—		
表層工	t=5cm	車道部 密粒度As(13)	m ²	—		
表層工	t=5cm	車道部 密粒度As(20)	m ²	—		
表層工	t=5cm	車道部 密粒度As(20)	m ²	—		
基層工	t=5cm	車道部 粗粒度As(20)	m ²	—		改質Ⅰ型
基層工	t=5cm	車道部 粗粒度As(20)	m ²	—		改質Ⅱ型
路盤工	t=10cm	車道部 C-40	m ²	11.70	12	
路盤工	t=16cm	車道部 RC-40	m ²	—		
路盤工	t=17cm	車道部 RC-40	m ²	—		
上層路盤工	t=10cm	車道部 瀝青安定処理	m ²	—		
上層路盤工	t=10cm	車道部 M-30	m ²	—		
上層路盤工	t=13cm	車道部 M-30	m ²	—		
上層路盤工	t=15cm	車道部 M-30	m ²	—		
上層路盤工	t=17cm	車道部 M-30	m ²	—		
下層路盤工	t=10cm	車道部 RC-40	m ²	—		
下層路盤工	t=22cm	車道部 RC-40	m ²	—		
下層路盤工	t=15cm	車道部 RC-40	m ²	—		

管路土工集計表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	単独合計
残土処分工					—					—
残土処分工					—					—
残土処分工	81.67	5.53			87.20		3.01			3.01
残土処分工					—					—
残塊処分工					—					—
残塊処分工					—					—
残塊処分工	10.44	0.52			10.96					—
残塊処分工					—					—
建設廃材処理費	10.44	0.52			10.96					—
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
流用土運搬(往路)	347.33	46.67			394.00		24.89			24.89
流用土運搬(復路)	347.33	46.67			394.00		24.89			24.89
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
積込工(流用)	347.33	46.67			394.00		24.89			24.89
石綿管撤去積込工					—					—
石綿管継手取外し工					—					—
石綿管運搬工					—					—
石綿管殻処分					—					—
汚泥処分工	0.37				0.37					—
					—					—

管 布 設 工 集 計 表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	単独合計
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)					—					—
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)		21.80			21.80		12.10			12.10
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	213.60				213.60					—
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)					—					—
硬質塩化ビニール管		16.00			4.00		12.00			3.00
硬質塩化ビニール管		5.80			1.45		0.10			0.03
硬質塩化ビニール管	192.00				48.00					—
硬質塩化ビニール管	21.60				5.40					—
硬質塩化ビニール管					—					—
硬質塩化ビニール管					—					—
硬質塩化ビニール管					—					—
硬質塩化ビニール管					—					—
マンホール継手工	1	4			5		1			1
マンホール継手工	14				14					—
マンホール継手工					—					—
標識埋設シート	212.55	21.50			234.05		11.95			11.95
砂基礎工					—					—
砂基礎工					—					—
砂基礎工	76.21	6.60			82.81		3.67			3.67
砂基礎工					—					—

1号組立マンホール工 4集計表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	単独合計
マンホール蓋	7				7					—
マンホール蓋		2			2		1			1
調整モルタル	7	2			9		1			1
調整リング	4				4					—
調整リング	1				1		1			1
調整リング					—			7		7
斜壁ブロック	2				2		1			1
斜壁ブロック	5				5					—
斜壁ブロック		2			2					—
直壁ブロック	1				1					—
直壁ブロック					—					—
直壁ブロック					—					—
直壁ブロック					—					—
直壁ブロック					—					—
直壁ブロック					—					—
直壁ブロック					—					—
躯体ブロック					—					—
躯体ブロック					—					—
躯体ブロック	2				2					—
躯体ブロック					—					—
躯体ブロック	5	2			7		1			1
底版ブロック	7	2			9		1			1
削孔工					—					—
削孔工	3	3			6		1			1
削孔工	7				7					—

1号組立マンホール工 集計表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	単独合計
削孔工					-					-
底部工	7	1			8					-
底部工		1			1		1			1
底部工					-					-
ブロック据付工	7	2			9		1			1
ブロック据付工					-					-
ブロック据付・撤去工					-			3		3
同径支管					-					-
副管取付工					-					-
副管取付工	1				1					-

舗装仮復旧工集計表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	単独合計
表層工					-					-
路盤工					-					-
表層工	208.92	10.44			219.36					-
表層工					-					-
表層工					-					-
表層工					-					-
基層工					-					-
基層工					-					-
路盤工		10.80			10.80		11.70			11.70
路盤工	186.50	10.44			196.94					-
路盤工					-					-
上層路盤工					-					-
上層路盤工					-					-
上層路盤工					-					-
上層路盤工					-					-
上層路盤工	22.42				22.42					-
下層路盤工					-					-
下層路盤工					-					-
下層路盤工	22.42				22.42					-

汚水枿・取付管設置工 集 計 表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	単独合計
汚水枿設置工	2				2					—
汚水枿設置工	1				1					—
支管取付工	3				3					—
取付管工					—					—
取付管工					—					—
取付管工					—					—
取付管工					—					—
取付管工					—					—
取付管工					—					—
取付管工					—					—
取付管工					1					—
取付管工					1					—
取付管工					1					—

① φ200 土工

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	掘削幅 m	掘削深 m	平均掘削深 m	舗装厚		掘削						埋戻し						埋戻し(碎石)						残土			
								現況	仮復旧	m ³																					
1	補助	3005-5	M3005-5-1+18.9	20.00	0.95	1.955	2.190	0.05	0.03	40.7	30.1	70.9	51.6	41.6	46.3	65.6	48.7	11.5	10.8	8.3	13.6	8.8	14.0	7.6	7.3	7.3	7.3	7.3	7.3		
			M3005-5-2			2.425																								0.30	0.16
2	補助		M3005-5-2	18.10	0.95	1.516	1.664	0.05	0.16	27.8	18.2	70.9	51.6	41.6	46.3	65.6	48.7	11.5	10.8	8.3	13.6	8.8	14.0	7.6	7.3	7.3	7.3	7.3	7.3		
			M3005-5-3			1.811																								0.30	0.16
3	補助		M3005-5-3	35.00	0.95	1.516	1.836	0.05	0.16	59.4	40.9	70.9	51.6	41.6	46.3	65.6	48.7	11.5	10.8	8.3	13.6	8.8	14.0	7.6	7.3	7.3	7.3	7.3	7.3		
			M3005-5-4			2.156																								0.30	0.16
4	補助		M3005-5-4	24.00	0.95	1.808	2.151	0.05	0.03	47.9	35.2	70.9	51.6	41.6	46.3	65.6	48.7	11.5	10.8	8.3	13.6	8.8	14.0	7.6	7.3	7.3	7.3	7.3	7.3		
			M3005-5-5			2.494																								0.30	0.16
5	補助	3005-1	M3005-5-5	36.50	0.95	1.869	2.095	0.05	0.03	70.9	51.6	70.9	51.6	41.6	46.3	65.6	48.7	11.5	10.8	8.3	13.6	8.8	14.0	7.6	7.3	7.3	7.3	7.3	7.3		
			M3005-1-1			2.321																								0.30	0.16
6	補助		M3005-1-1	24.30	0.95	2.301	2.409	0.05	0.03	54.5	41.6	70.9	51.6	41.6	46.3	65.6	48.7	11.5	10.8	8.3	13.6	8.8	14.0	7.6	7.3	7.3	7.3	7.3	7.3		
			M3005-1-2			2.516																								0.30	0.16
7	補助		M3005-1-2	30.00	0.95	2.223	2.231	0.05	0.03	62.2	46.3	70.9	51.6	41.6	46.3	65.6	48.7	11.5	10.8	8.3	13.6	8.8	14.0	7.6	7.3	7.3	7.3	7.3	7.3		
			M3005-1-3			2.238																								0.30	0.16
8	補助		M3005-1-3	32.00	0.95	2.218	2.207	0.05	0.03	65.6	48.7	70.9	51.6	41.6	46.3	65.6	48.7	11.5	10.8	8.3	13.6	8.8	14.0	7.6	7.3	7.3	7.3	7.3	7.3		
			M3005-1-3+32.0			2.196																								0.30	0.16
9																															
10																															
11																															
12																															
13																															
14																															
15																															

① φ200 管布設工

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	管体延長 m	人孔減長 m	片受直管 m	PE直管 m	管布設工				砂基礎				
									基礎延長 m	人孔延長 m	m ³						
1	補助	3005-5	M3005-5-1+18.9	20.00	19.55	0.45	16.0	3.55	19.48	0.525	6.98						
			M3005-5-2														
2	補助		M3005-5-2	18.10	17.20	0.45	16.0	1.20	17.05	0.525	6.11						
			M3005-5-3														
3	補助		M3005-5-3	35.00	34.10	0.45	32.0	2.10	33.95	0.525	12.17						
			M3005-5-4														
4	補助		M3005-5-4	24.00	23.10	0.45	20.0	3.10	22.95	0.525	8.23						
			M3005-5-5														
5	補助	3005-1	M3005-5-5	36.50	35.60	0.45	32.0	3.60	35.45	0.525	12.71						
			M3005-1-1														
6	補助		M3005-1-1	24.30	23.40	0.45	20.0	3.40	23.25	0.525	8.34						
			M3005-1-2														
7	補助		M3005-1-2	30.00	29.10	0.45	28.0	1.10	28.95	0.525	10.38						
			M3005-1-3														
8	補助		M3005-1-3	32.00	31.55	0.45	28.0	3.55	31.48	0.525	11.29						
			M3005-1-3+32.0														
9																	
10																	
11																	
12																	
13																	
14																	
15																	

① φ200 管布設工

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	管体延長 m	人孔減長 m	片受直管 m	PE直管 m	管布設工			砂基礎									
									基礎延長 m	人孔減長 m	m ³										
16																					
17																					
18																					
19																					
20																					
21																					
22																					
23																					
24																					
25																					
26																					
27																					
28																					
29																					
30																					
	補助			219.90	213.60		192.00	21.60	212.55											76.21	
	単独																				
	全体			219.90	213.60		192.00	21.60	212.55												76.21

① φ200 土留工

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	土留工 (軽量鋼矢板設置・撤去)										土留工 (軽量鋼矢板 矢板長)						支保工					
					上段:掘削深 下段:矢板長					上段:掘削深 下段:矢板長					H=2.00m	H=2.50m	H=3.00m	H=3.50m	H=4.00m	H=2.00m	H=2.50m	H=3.00m	H=3.50m	H=4.00m	1段	2段
BH機種					H=2.00m	H=2.50m	H=3.00m	H=3.50m	H=4.00m	H=2.00m	H=2.50m	H=3.00m	H=3.50m	H=4.00m	H=2.00m	H=2.50m	H=3.00m	H=3.50m	H=4.00m	m	m	m	m	m	m	
16																										
17																										
18																										
19																										
20																										
21																										
22																										
23																										
24																										
25																										
26																										
27																										
28																										
29																										
30																										
合計	補助			219.90											18.10	177.50	24.30							53.10	166.80	
	単独																								53.10	166.80
全体				219.90											18.10	177.50	24.30							53.10	166.80	

① φ200 舗装取り壊し及び仮復旧工

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離	挿削幅		舗装幅		舗装取り壊し			仮復旧工																				
					挿削幅	挿削幅	上層路盤	表層	切断	舗装取り壊し	舗装取り壊し及びガガラ処分	表層(13)	路盤	表層(13)	上層路盤	下層路盤	表層(13)	上層路盤	下層路盤	表層(13)	路盤											
				m	m	m	m	m	t ≤ 20cm	20cm < t	m ³	m ³	m ³	m ²	t = 3cm	t = 16cm	表層(13)	t = 3cm	t = 15cm	下層路盤	表層(13)	t = 3cm	t = 17cm	上層路盤	t = 15cm	下層路盤	表層(13)	t = 3cm	t = 10cm			
16																																
17																																
18																																
19																																
20																																
21																																
22																																
23																																
24																																
25																																
26																																
27																																
28																																
29																																
30																																
	補助			219.90					439.80			10.44			208.92	186.50							22.42	22.42								
	合計														208.92	186.50							22.42	22.42								
	単独																															
	全体			219.90				439.80			10.44				208.92	186.50							22.42	22.42								

① φ200

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	仮復旧工												舗装 種別		
					表層(13) t=3cm m^2	路盤 t=17cm m^2	表層(13) t=5cm m^2	上層路盤 t=13cm m^2	下層路盤 t=14cm m^2	表層(20) t=5cm m^3	基層(20) t=5cm m^2	上層路盤 t=10cm m^2	下層路盤 t=10cm m^2	表層(13) t=5cm m^3	上層路盤 t=10cm m^3	下層路盤 t=10cm m^3			
1	補助	3005-5	M3005-5-1+18.9 M3005-5-2	20.00															1
2	補助		M3005-5-2 M3005-5-3	18.10															1
3	補助		M3005-5-3 M3005-5-4	35.00															1
4	補助		M3005-5-4 M3005-5-5	24.00															1
5	補助	3005-1	M3005-5-5 M3005-1-1 M3005-1-1	36.50															1
6	補助		M3005-1-1 M3005-1-2	24.30															1
7	補助		M3005-1-2 M3005-1-3	30.00															1
8	補助		M3005-1-3 M3005-1-3+32.0	32.00															1
9																			
10																			
11																			
12																			
13																			
14																			
15																			

② φ150 土工

データ 番号	区分	管 番	人孔 番号	人孔間 距離 m	掘削 幅 m	掘削深 m	平均 掘削深 m	舗装厚		土工															
								現況 m	仮復旧 m	掘削		埋戻し		埋戻し(碎石)		残土									
										m ³															
16																									
17																									
18																									
19																									
20																									
21																									
22																									
23																									
24																									
25																									
26																									
27																									
28																									
29																									
30																									
合計	補助			23.60						52.20														5.60	
	単独			13.00						27.90															3.00
	全体			36.60						80.10															8.60

② φ150 管布設工.

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	管布設工															
					管体延長 m	人孔減長 m	片受直管 m	PE直管 m	基礎延長 m	砂基礎										
										人孔減長 m	基礎延長 m	人孔減長 m	基礎延長 m							
1	補助	3005-4	M3005-5-5 M3005-4-1 M3005-4-1 M3005-4-2	11.60	10.70 0.45 0.45 0.45	0.45 0.45 0.45 0.45	8.0	2.70	10.55	0.525 0.525 0.525 0.525	3.24									
2	補助			12.00	11.10	0.45	8.0	3.10	10.95	0.525	3.36									
3																				
4																				
5	単独	3005-2	M3005-4-2 M3005-2-2	13.00	12.10	0.45 0.45	12.0	0.10	11.95	0.525 0.525	3.67									
6																				
7																				
8																				
9																				
10																				
11																				
12																				
13																				
14																				
15																				

② φ 150 管布設工

データ 番号	区分	管 番	人孔 番号	人孔間 距離	管布設工											
					管体延長 m	人孔減長 m	片受直管 m	PE直管 m	基礎延長 m	人孔減長 m	砂基礎					
					管体延長 m	人孔減長 m	片受直管 m	PE直管 m	基礎延長 m	人孔減長 m	m ³					
16																
17																
18																
19																
20																
21																
22																
23																
24																
25																
26																
27																
28																
29																
30																
合計	補助			23.60	21.80		16.00	5.80	21.50					6.60		
	単独			13.00	12.10		12.00	0.10	11.95					3.67		
	全体			36.60	33.90		28.00	5.90	33.45					10.27		

補助 ② φ150 1号マンホール計算書

マンホール 番号	地盤高	マンホール 深	流出管		流入管		副管		削孔	底 版	躯体						調整リング	人孔蓋 T-25 T-14 20~70	調整高	マンホール 基礎工 のみ		可とう継手 250 200 150	副管 種別																		
			径	管底高	径	管底高	落差	径			管底高	直 壁	斜 壁	5	10	15				30	45			60	90	120	150	180	30	45	60	90	120	150	180	マンホール 基礎工 のみ	マンホール 基礎工 のみ				
M3005-1-1	97.03	2.406	150	94.624	150	94.644	0.020		1	1	60	90	120	150	180	30	45	60	1					1				1								2					
M3005-1-2	97.07	2.384	150	94.686	150	94.770	0.084		2	1								1										1								2					
小計									3	個	2						個	2																						個	4
合計									3	個	2						個	2																						個	4

汚水枳取付管タイプ算定表
①

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	管底深 m	取付管 方向 下流側 ←	Cタイプ (H<1.40)			(H=取付管土被り)			Dタイプ (H=取付管土被り)																		
							1 (H<1.40)			2 (1.41<1.80)			1 (1.81<2.50)			2 (2.51<3.30)			3 (3.31<4.10)												
							1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8	
20																															
21																															
22																															
23																															
24																															
25																															
26																															
27																															
28																															
29																															
30																															
合計								箇所																							
								補助						単独						全体											

各 種 計 算 書

カッター汚泥量算出表

(補助)

・発生汚泥量

アスファルト舗装版厚 t ≤ 15cm	×	463.0 m	×	0.04 m	×	0.02	=	0.37 m ³	
施工量				舗装厚さ					合計
									0.37 m ³