

残置管撤去

数量計算書

既設管撤去に関わる 総括表

呼び径 900 mm

工種	細別	計 算					計	数 量
		HP900						
管路延長		44.50				44.50	44.5 m	
管渠延長		43.20				43.20	43.2 m	
管体延長		43.20				43.20	43.2 m	
管路土工	(土留あり)							
掘削工	0.45 BH	161.3				161.3	m <sup>3</sup>	
	【昼間施工】	161.3	/	43.2	* 0.0	0.0	- m <sup>3</sup>	
	【夜間施工】	161.3	/	43.2	* 43.2	161.3	161 m <sup>3</sup>	
埋戻工C(発生土)	0.28BH	-				-	- m <sup>3</sup>	
	0.45BH	0.0				0.0	- m <sup>3</sup>	
埋戻工B(RC40-0)	RC40(再生材) 0.45BH	189.6				189.6	m <sup>3</sup>	
	【昼間施工】	189.6	/	43.2	* 0.0	0.0	- m <sup>3</sup>	
	【夜間施工】	189.6	/	43.2	* 43.2	189.6	190 m <sup>3</sup>	
吸出し防止材敷設		W 2.6	×	43.2		112.3	112 m <sup>2</sup>	
残土処分工(土砂)	10tDT L=3.0km	161.3				161.3	m <sup>3</sup>	
	【昼間施工】	161.3	/	43.2	* 0.0	0.0	- m <sup>3</sup>	
	【夜間施工】	161.3	/	43.2	* 43.2	161.3	161 m <sup>3</sup>	
管撤去工	HPφ900mm	43.20				43.20	m	
	【昼間施工】	0.0				0.0	- m	
	【夜間施工】	43.2				43.2	43.2 m	
Co基礎取壊し工		0.00					m <sup>3</sup>	
土留工								
建込み簡易土留め工								
建込み・引抜き	建込簡易土留 H=2.0m						- m	
	建込簡易土留 H=3.0m	44.50				44.50	45 m	
	【昼間施工】	44.5	/	43.2	* 0.0	0.0	- m	
	【夜間施工】	44.5	/	43.2	* 43.2	44.5	45 m	
平均掘削深	H=2.38m			土留数量表より		2.38	2.38 m	
最大掘削深				土留数量表より		2.65	2.65 m	
供用日数				土留数量表より		16.4	16 日	
賃料				土留数量表より		72.0	72 m <sup>2</sup>	
修理・消耗費				土留数量表より		159.0	159 m <sup>2</sup>	
舗装版撤去								
舗装切断工	t=0.15m以下 【昼間施工】	( 44.5 + .2.0 ) ×	2.0			93.0	93 m	
舗装版剥ぎ取り工	t=0.1m	44.50 ×	2.00			89.0	m <sup>2</sup>	
	【昼間施工】	0.0 ×	2.00			0.0	0 m <sup>2</sup>	
	【夜間施工】	44.5 ×	2.00			89.0	89 m <sup>2</sup>	
殺運搬工								
As殺運搬工		89.0 ×	0.10			8.9	9 m <sup>3</sup>	
殺処分		8.9 ×	2.3			20.5	21 t	
Co殺運搬	HP管φ900mm					0.00	0.0 m <sup>3</sup>	
		φ 1.05 <sup>2</sup> × π/4 ×	43.2			37.39	空m <sup>3</sup>	
	【昼間施工分】	37.39 /	43.2	* 0.0		0.0	0 空m <sup>3</sup>	
	【夜間施工分】	37.39 /	43.2	* 43.2		37.4	37 空m <sup>3</sup>	
	Co基礎部	0.00					m <sup>3</sup>	

既設管撤去に関わる 総括表

呼び径 900 mm

工 種	細 別	計 算					計	数 量
		HP900						
総処分	Co有筋 (2次)		634kg/m ×	43.2		27.4	27 t	
	Co無筋		0.0 ×	2.3			t	
舗装工								
仮舗装工・区画線復旧工 【昼間施工】		A	L	本・箇所				
表層工	仮復旧 t=0.05m		89.0			89.0	89 m <sup>2</sup>	
上層砕盤工	粒径砕石M40 t=0.20m		89.0			89.0	89	
区画線復旧工	W0.15 白 ペイント			45.0 ×	1.0	45.00	45 m	
	W0.3 白 溶解			3.0 ×	2.0	6.00	6 m	
	W0.45 白 溶解			3.0 ×	5.0	15.00	15 m	
仮設工								
水替え工	φ50mm×2台		16.4 (供用日数) /	1.7			10 日	
交通管理工								
交通誘導員	B 昼間	舗装切替/舗装復旧		4.0 人配置 ×	3.0	12.0	12 人	
	B 夜間			4.0 人配置 ×	13.0	52.0	52 人	

延長および平均掘削深の算出

土工断面

条件 (単位:mm)		
管種	口径	管外径
HP	φ900	φ1050

断面	路線番号	MH No.	MH No.	管線延長 (m) a	控除長 (m)			控除長 (m)			管線延長 (m) d=a-b	管体延長 (m) e=a-c	掘削深 (m)			g=a×f	上層路盤有り t=0.0m		土留め種類	
					下流側	上流側	計	下流側	上流側	計			下流側	上流側	最大掘削深		平均	掘削幅		面積
				44.50	0.50	0.80	1.30	0.50	0.80	1.30	43.20	43.20	2.65	2.10	2.65	2.38	105.91	2.00	89.00	3.00
			小計	44.50							43.20	43.20			2.65			89.00		
			合計	44.50							43.20	43.20			2.65			89.00		

平均掘削深 =  $\Sigma g \div \Sigma a = 105.91 / 44.50 = 2.38 \text{ m}$

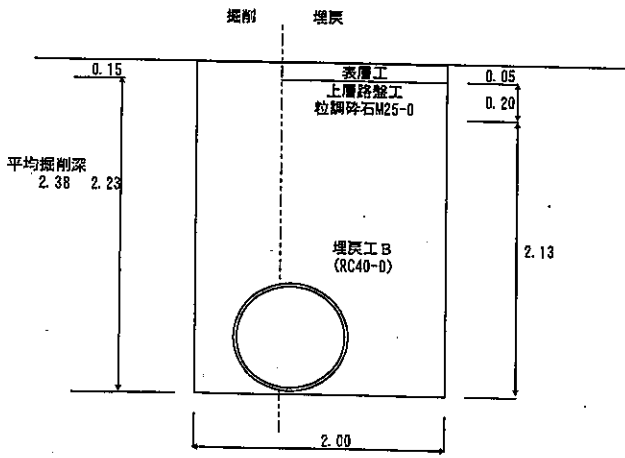
本数 18.0 本

管外形	管下基礎	土被り	
平均土被り	1.05	0.10	1.23

		加重計	平均掘削深	最大掘削深
達込簡易土留	H=1.5m未満	-	-	-
達込簡易土留	H=2.0m未満	-	-	-
達込簡易土留	H=2.5m未満	-	-	-
達込簡易土留	H=3.0m未満	44.50	105.91	2.38
達込簡易土留	H=3.5m未満	-	-	-
達込簡易土留	H=4.0m未満	-	-	-
計		44.50		

標準断面図

管種	HP
口径	φ900
管外径	1.050 m
掘削深	2.38 m
管線延長	44.50 m
管線延長	43.20 m
管体延長	43.20 m
本数	18.0 本



掘削幅 = 管外径 + 土留め + 余裕幅 + n'ヶ外幅 差 (片側) = 1.05 + 0.13 + 0.20 + 0.60 = 2.00 m  
※BH0.35n'ヶ外幅=0.6m

舗装切断工	延長	両側		
	44.50	+ 2.00	× 2	= 93.00 m
舗装版掘削工	巾	延長		
	2.00	× 44.50		= 89.00 m <sup>2</sup>
掘削工	厚	巾	延長	
土砂	2.23	×	2.00 × 44.50	= 198.4
控除	HP900	1.05' × π/4 =	0.86 × 43.20	= -37.1
Co基礎撤去工	厚	巾	延長	計 = 161.30 m <sup>3</sup>
	0.250	× 0.00	× 0.0	= - m <sup>3</sup>
表層工	厚	巾		
	(0.000 + 0.00)	× 2.00	× 0.00	= - m <sup>3</sup>
埋戻工B (RC40-0)	厚	巾	延長	
	2.130	× 2.00	× 44.50	= 189.60 m <sup>3</sup>
残土処理工 (土砂)	掘削	発生土埋戻工		※マージンは、不足を表す。
As敷処理工	161.3	- 0.0	/0.9	= 161.30 m <sup>3</sup>
上層路盤工	0.15	× 2.00	× 44.50	= 13.49 m <sup>3</sup>
表層工	2.00	× 44.50		= 89.00 m <sup>2</sup>
	2.00	× 44.50		= 89.00 m <sup>2</sup>

土留工数量表

No.1

工種	種別	計 算						数量	適用
		土留め H=3.0m未満					計		
		既設管撤去							
	平均掘削深	2.38					-	2.38 m	加重平均値
	最大掘削深	2.65					-	2.65 m	最大値
	掘削幅	2.00							
	土留設置延長	44.50					44.5	44.5 m	
建て込み簡易土留 建込工	H≦3.0m BH0.35	44.50					44.5	44.5 m	
建て込み簡易土留 引抜工		44.50					44.5	44.5 m	
機材賃料 供用日数分	土留規格 L= 15.0 m	3.00						m	
	締切面積	2.38	*	15.00	*	2面	71.4	72 m <sup>2</sup>	平均掘削深*規格延長*2面
	供用日数			16.40			16.4	16 日	
機材賃料 修理費消耗費	土留規格 L= 15.0 m						3.0	3.0 m	
	転用回数	44.50	/	15.0			3.0	3.0 回	
	使用面積	2.65	*	15.0*2面*1/2*(	3+1)		159.0	159 m <sup>2</sup>	最大深*規格延長*2面*1/2*(転用回数+1)
水替日数		0.0		12.2			12.2	13	
施工日数							12.2	13 日	

工期(閉削工)算定表(当初)									
工種	規格	日施工量	適用	数量	計算式	日	日数		備考
							×1.0	×1.7	
(1) 準備工				30.0 日		30.0		30	
(2) 付帯工							0.6	0	
舗装版切断	15cm以下	230 m/日	SZD321	93.0 m	93.0 m ÷ 240 m/日	0.4	0.4		SZD321
舗装版破砕	直接掘削・積込	510 m/日	SZD311	89.0 m	89.0 m ÷ 510 m/日	0.2	0.2		SZD311
							0.0		
(3) 不稼働期間				0.0 日		0.0		35	申請許可期間
(4) 土留工							12.2	21	
掘削工～管撤去～埋戻		3.67 m/日	ネットワーク計算書	44.5 m	44.5 m ÷ 3.67 m/日	12.2	12.2		
		m/日	ネットワーク計算書	m	m ÷ m/日				
		m/日	ネットワーク計算書	m					
		m/日	ネットワーク計算書	m					
		m/日	ネットワーク計算書	m					
		m/日	ネットワーク計算書	m					
		m/日	ネットワーク計算書	m					
		m/日	ネットワーク計算書	m					
		m/日	ネットワーク計算書	m					
		m/日	ネットワーク計算書	m					
		m/日	ネットワーク計算書	m					
(5) 汚水樹設置及び取付管工							0.0	0	
汚水樹設置工	1.50m以下	0.05 日/カ所	下歩:参考資料P23	カ所	カ所 × 0.05 日/カ所	0.0	0.0		特殊作業員
取付管工	φ150mm	0.02 日/m	下歩:参考資料P24	m	m × 0.02 日/m	0.0	0.0		特殊作業員
							0.0		
(6) 付帯工							0.8	2	
舗装工	表層工	250 m/日	SZD023	89.0 m	89.0 m ÷ 250 m/日	0.4	0.4		
	上層路盤工	268 m/日	SZD010	89.0 m	89.0 m ÷ 268 m/日	0.4	0.4		
(7) 後片付け期間				30.0 日		30.0		30	
							合計	13.6	118
					交通誘導警備員(昼間)	4名配置		56 日	(56)
					交通誘導警備員(夜間)	名配置		日	(0.0)
					水 管 工(作業時)			12 日	(土留工実日数)