

数量計算書

工種	細別	断面				計 算				計	数 量	
		断面1	断面2	断面3	断面4							
管路延長		139.80	72.80	223.00	213.40					649.00	649.0 m	
管渠延長		137.10	71.45	218.95	209.35					636.85	636.8 m	
管体延長		136.63	71.23	218.28	208.68					634.80	634.8 m	
管路土工												
掘削工	0.28 BH (土留あり)	255.0	129.3	408.9	397.4					1190.6	1190 m ³	
	0.45 BH (土留あり)										m ³	
	0.80 BH (土留あり)										m ³	
掘削工	0.28 BH (土留なし)										m ³	
	0.45 BH (土留なし)										m ³	
	0.80 BH (土留なし)										m ³	
埋戻工A	発生土 0.28 BH	26.6	13.8	42.4	40.5					123.3	123 m ³	
	発生土 0.45 BH										m ³	
埋戻工B	発生土 0.28 BH	134.4	83.8	269.5	264.0					751.7	750 m ³	
	発生土 0.45 BH										m ³	
砕石埋戻工	RC40(再生材) 0.28BH	33.2	17.3	53.0	50.7					154.2	150 m ³	
	RC40(再生材) 0.45BH										m ³	
流用土運搬工	0.28BH 4tDT	161.0	97.6	311.9	304.5					875.0	870 m ³	
	0.35BH 10tDT											
残土処分工	0.28BH 4tDT	76.1	36.2	109.5	104.1					325.9	320 m ³	
	0.35BH 10tDT										m ³	
管布設工												
管布設工	PRPφ200	137.10	71.45	218.95	209.35					636.85	637 m	636.9 m ÷ 4.00m/本
PRP	JSWAS K-13										159.2 本	
埋設表示シート	本管 W400 シングル	137.10	71.45	218.95	209.35					634.80	634.8 m	16巻/40m
埋設明示シート	本管 W300 粘着	137.10	71.45	218.95	209.35					634.80	634.8 m	32巻/20m
											m	
管基礎工												
砕石基礎工		48.9	25.5	78.1	74.6					227.1	227.1 m ³	
土留工											m ³	
建込み簡易土留め工	建込簡易土留 H=3.0	40.00								40.00	40.0 m	
	建込簡易土留 H=2.5	36.80	38.80	125.00	121.60					322.20	322 m	
	建込簡易土留 H=2.0	63.00	34.00	98.00	91.80					286.80	287 m	
平均掘削深	H=2.0m未満	1.91	1.91	1.92	1.94					1.93	m	加重平均
	H=2.5m未満	2.02	2.03	2.12	2.15					2.11	m	加重平均
	H=3.0m未満	2.20								2.20	m	加重平均
	※断面平均掘削深	2.02	1.97	2.03	2.06							
最大掘削深		2.52	2.23	2.27	2.24					2.52	2.52 m	
賃料	1/2t 賃料日数 135 日間											
	H=2.0m未満 日数 57 日	150 m *		2.0 面 *	1.93 m(平均掘削深)					57.75	57.8 m ²	
	H=2.5m未満 日数 69 日	150 m *		2.0 面 *	2.11 m(平均掘削深)					63.30	63.3 m ²	
	H=3.0m未満 日数 84 日	150 m *		2.0 面 *	2.20 m(平均掘削深)					66.00	66.0 m ²	
加重		282.40	143.42	452.69	439.60					1318.1		
荷重/延長				1318.1 /	0.95 /	649.0				2.14	2.14 m	
修理損耗費	1/2t	150 m *		2.0 面 *	2.52 m(最大掘削深) *	1/2 *						
				(649.00 / 15m * t + 1) = 47回使い						1626.4	1626 m ²	
開削水替工	φ50mm×2台									81.0	81 日	

人孔設置工 総括表

工種	種別	計				数量	適用
					計		
人孔設置工	1号マンホール	16			16	16箇所	
人孔鉄蓋	内径 60 cm T-14	16			16	16組	
	60 cm T-25					組	
調整リング	10 cm	18			18	18個	
	15 cm	5			5	5個	
斜壁	30 cm					個	
	45 cm	9			9	9個	
	60 cm	7			7	7個	
直壁	30 cm					個	
	60 cm					個	
	90 cm					個	
	120 cm					個	
	150 cm					個	
	180 cm					個	
躯体ブロック	90 cm					個	
	120 cm	12			12	12個	
	150 cm	3			3	3個	
	180 cm	1			1	1個	
調整金具	調整高 25 mmまで	11			11	11個	
	調整高 45 mmまで	5			5	5個	
底版	外径 110 cm	16			16	16個	
底部工		16			16	16箇所	
ブロック据付工	人孔深 1.00 ~ 3.00 m	16			16	16箇所	
	人孔深 3.01 ~ m					箇所	
削孔	φ 400 (PRP)					箇所	
	φ 250 (VU)					箇所	
	φ 200 (PRP)	12			12	12箇所	
	φ 150 (VU)	3			3	3箇所	
人孔接続工	φ 400 (PRP)					箇所	
	φ 250 (VU)					箇所	
	φ 200 (PRP)	25			25	25箇所	
	φ 150 (VU)	3			3	3箇所	
可とう継ぎ手	φ 400 (PRP)					個	
	φ 250 (VU)					個	
	φ 200 (PRP)	28			28	28個	
	φ 150 (VU)	3			3	3個	
					m3		
					m3		
					m3		
					m3		

汚水柵設置及び取付管布設工 総括表

その1

工種	種別	計 算					数量	摘要
		本管布設替	幹線付替1			計		
舗装切断			17.1			17.1	17 m	舗装復旧工に計上
舗装版掘削工			9.6			9.6	9 m ²	舗装復旧工に計上
掘削工	O. 28BH		10.0			10.0	10 m ³	
残土処分工	4tDT		7.6			7.6	7 m ³	
残土処分工	As塊		1.0			1.0	1 m ³	舗装復旧工に計上
埋戻工 A	砂埋戻		1.5			1.5	1.5 m ³	
砂基礎工	砂基礎	43.5	3.4			46.9	46 m ³	
碎石基礎工	碎石基礎		0.1			0.1	0.1 m ³	
埋戻工	発生土		2.2			2.2	2 m ³	
上層路盤工	M-25 t=11cm		9.2			9.2	9 m ²	舗装復旧工に計上
碎石埋戻し工	RC-40 t=25cm		8.4			8.40	8 m ²	
表層工	密As13F t=4cm		9.6			9.6	9.6 m ²	舗装復旧工に計上
Co 舗装	18-8-25BB						m ²	
碎石舗装	C-40~0						m ²	
Co 切断工							m ³	
Co 取壊し工							m ³	
取付管布設及び支管取付工	φ150mm L<3m	70				70	70 箇所	L:延伸長
	φ150mm 3m≤L<5m						箇所	L:延伸長
	φ150mm 5m≤L<12m		1			1	1 箇所	L:延伸長
塩ビ製柵蓋							個	
鋳鉄製柵蓋							個	
異径継手	φ100mm→150mm	65				65	65 個	
異種管継手	Φ100mm HP・陶管→VU	62				62	62 個	
汚水柵設置工	平均深 H=0.9m		1			1	1 箇所	
	以下、参考数量(※ 取付管布設に含まれる)							
プレーンエンド直管	φ200mm						本	
塩ビ片受口直管	φ150mm	37.7			合計値÷4	9.43	9 本	本管布設替え部 0.5m/箇所当り
塩ビ片受口直管	φ150mm		6.7			1.68	2 本	No186 柵
支管	PRP用φ150mm	70				70	70 箇所	
支管	HP用φ150mm		1			1	1 箇所	FL支管相当
自在曲管	φ100mm	70				70	70 箇所	
	φ150mm		1			1	1 箇所	
取付管布設工	φ100mm	21.4	0.3			21.7	21.7 m	
	φ150mm	37.7	6.7			44.4	44.4 m	
支管取付工	本管φ200mm	70				70	70 箇所	
	本管φ700mm		1			1	1 箇所	
内副管設置工	φ150mm H=1.5m						箇所	
内副管用継手	φ150×150mm						個	
プレーンエンド直管	φ100mm	21.4	0.3			21.7	21.7 m	
配管支持金具	φ150mm用						個	
90度曲管	φ150mm						個	
可とうマンホール継手							個	
汚水柵削孔							箇所	
マンホール削孔							箇所	本管分はMH数量 計算書に計上

付帯工 数量表

種 別	細 別	数 量	設計数量	単位	備 考
付帯工					
既設構造物撤去工					
構造物撤去工					
MH撤去土工(布設替え区間外)					
掘削工		8.9	9	m3	
埋戻工	RC40~0	15.50	16	m3	
既設管撤去					
既設管撤去	HPφ150	595.8	596	m	
	HPφ200			m	
	HPφ250			m	
	HPφ300			m	
	HPφ350			m	
既設取付管撤去	HPφ100~150	0.3	0.3	m3	$(0.15 \times 0.15 - 0.1 \times 0.1) \times \pi / 4 \times (0.48 \times 58 + 4.2) + (0.20 \times 0.20 - 0.15 \times 0.15) \times \pi / 4 \times 0.48 \times 5$
既設マンホール撤去					
鉄蓋撤去(既設MH)	φ600	19	19	箇所	
既設マンホール取壊し工	2次	10.1	10	m3	撤去MH数量計算書より
仮点検孔撤去	塩ビ製φ300mm	4.0	4	か所	No817/815/801/802
水路撤去取壊し	Co有筋及び2次	2.1	2	m3	側溝水路取壊し数量より
舗装版撤去工					
舗装切断工		1453.7	1450	m	舗装復旧数量計算書より
舗装版剥ぎ取り工		653.2	653	m2	舗装復旧数量計算書より
殻運搬工					
CO殻運搬工	既設管分	29.8	30	空m3	$595.84 \times 0.05 \text{m}^2 = 29.8$
CO殻運搬工	取付管分	0.3		m3	
	MH分	10.1		m3	
	水路分	2.1		m3	
	計	12.6	13	m3	
As殻運搬工		65.3	65	m3	舗装復旧数量計算書より
処分工					
処分費	Co2次(MH+本管+取付管)	49.2	49	t	体積×2.5t/m3
処分費	有筋Co(水路)	5.0	5	t	体積×2.4t/m3
処分費	As	150.2	150	t	体積×2.3t/m3
処分費	塩ビ	0.1097	0.11	t	13.71kg/m×2.0m×4カ所
既設管充填工					
モルタル充填		12.0	12	m3	
側溝・水路復旧工					
土工					
掘削工		2.0	2	m3	
埋戻工	砕石RC40-0	1.1	1	m3	$1.1 \times 1.2 \div 1.5$
埋戻工	発生土	0.8	1	m3	
基面整正		22.9	23	m2	$0.62 \times 24.0 \text{m} + 0.73 \times 9.7 + 0.62^2 + 0.76^2$
布設工					
自由勾配側溝布設工	横断300*300	4	4	m	
自由勾配側溝	300*300*2000標準	2	2	本	
自由勾配側溝グレーチング設置		2	2	枚	
自由勾配側溝布設工	横断400*400	4	4	m	
自由勾配側溝	400*400*2000標準	2	2	本	
自由勾配側溝グレーチング設置		2	2	枚	
インバート打設量300*300	18-8-25BB	0.13	0.1	m3	
インバート打設量400*400	18-8-25BB	0.24	0.2	m3	
均しコンクリート 300*300	18-8-25BB	0.25	0.2	m3	$(0.52 + 0.05 \times 2) \times 0.1 \times 4.0 \text{m}$
均しコンクリート 400*400	18-8-25BB	0.29	0.3	m3	$(0.63 + 0.05 \times 2) \times 0.1 \times 4.0 \text{m}$
基礎砕石 300*300	RC40~0	2.88	2.9	m2	$(0.62 + 0.05 \times 2) \times 4.0 \text{m}$
基礎砕石 400*400	RC40~0	3.32	3.3	m2	$(0.73 + 0.05 \times 2) \times 4.0 \text{m}$
型枠	普通	1.6	1.6	m2	$0.1 \times 2 \times (4.0 + 4.0)$
舗装復旧工					
上層路盤工	M-25 t=11cm	654.2	650	m2	舗装復旧数量計算書より
下層路盤工	RC40~0 t=15cm	5.0	5	m2	舗装復旧数量計算書より
表層工(As舗装)	t=4cm	654.6	650	m2	舗装復旧数量計算書より
区画線復旧工					
区画線工	W=0.15m	19.9	20	m	舗装復旧数量計算書より
区画線工	W=0.30m	19.0	19	m	舗装復旧数量計算書より

舗装復旧工数量表											
工種	種別	計 算								数 量	適 用
		本管 断面1	本管 断面2	本管 断面3	本管 断面4	取付管	MH撤去等 付帯工	水替え工	計		
舗装切断工	t≤10cm	279.6	145.6	446.0	426.8	17.1	38.6	100.0	1453.7	1453 m	本管、取付管の 計算書より
舗装版掘削工	t=4cm									m ²	"
舗装版掘削工	t=10cm	132.8	69.2	211.9	202.7	9.6	14.5	12.5	653.2	653 m ²	"
残土処理工	A s 塊	13.3	6.9	21.2	20.3	1.0	1.5	1.3	65.5	65 m ³	"
処分費	A s 塊								150.7	150 t	65.5×2.3t/m ³
表層工	密粒度As t= 4 cm	132.8	69.2	211.9	202.7	9.6	15.9	12.5	654.6	654 m ²	本管、取付管の 計算書より
上層路盤工	M25-0 t= 11 cm	132.8	69.2	211.9	202.7	9.2	15.9	12.5	654.2	654 m ²	"
下層路盤工	RC40-0 t= 15cm						5.8		5.8	5 m ²	
薄層カー舗装工	赤色									m ²	
区画線工	白色 W=0.15					3.4	16.5		19.9	20 m	
	白色 W=0.30			10.0	9.0				19.0	19 m	
	赤色 W=0.15									m	

区間	位置	種別	種類	延長
断面3	No.804-1周辺	白線W30	指導停止線	2.00
断面3	No.815-1周辺	白線W30	指導停止線	2.00
断面3	No.815-1周辺	白線W30	交差点マーク十字	4.00
断面3	No.815-1周辺	白線W30	指導停止線	2.00
断面4	No.817-1周辺	白線W30	指導停止線2	2.50
断面4	No.817-1周辺	白線W30	交差点マーク十字	4.00
断面4	No.817-1周辺	白線W30	指導停止線2	2.50
取付管	桝No.186	白線W15	外側線	3.42

仮排水工 数量表

種 別	細 別	単 位	数 量	備 考
舗装切断・掘削・埋戻				
舗装版撤去工				※ 舗装数量計算書に計上
舗装切断工		m	100.0	2m（道路中心～道路端）×2×25ヶ所
舗装版掘削工		m ²	12.5	0.25m幅（最大4条）×延長
残土処理工（As）		m ³	1.3	t=10cm
砂埋戻工	1次埋戻し	m ³	1.3	12.5×0.1
碎石埋戻工	2次埋戻し	m ³	1.3	1.25×0.1
仮設（汚水）ポンプ	φ50mm×0.75kw 200V	台	1	本管用（最大数）
		台・日	142	仮設ポンプ計算書より
仮設（汚水）ポンプ	φ50mm×0.4kw 100V	台	7	取付管用（最大数）
		台・日	645	仮設ポンプ計算書より
止水プラグ	本管用φ150-200mm	個・日	142	
	取付管用φ100mm	個・日	645	
仮排水管布設・撤去工	サクシオンホースφ50	m	2328	総延長（19回使い）
	サクシオンホースφ50	m	197	同時に使用するサクシオンホースの最大値
舗装復旧工				※ 舗装数量計算書に計上

1 号 組 立 人 孔

(内径900mm)

延長および平均掘削深の算出 土工断面 1

条件 (単位:mm)

管種	呼径	管外径
PRP	φ200	φ208

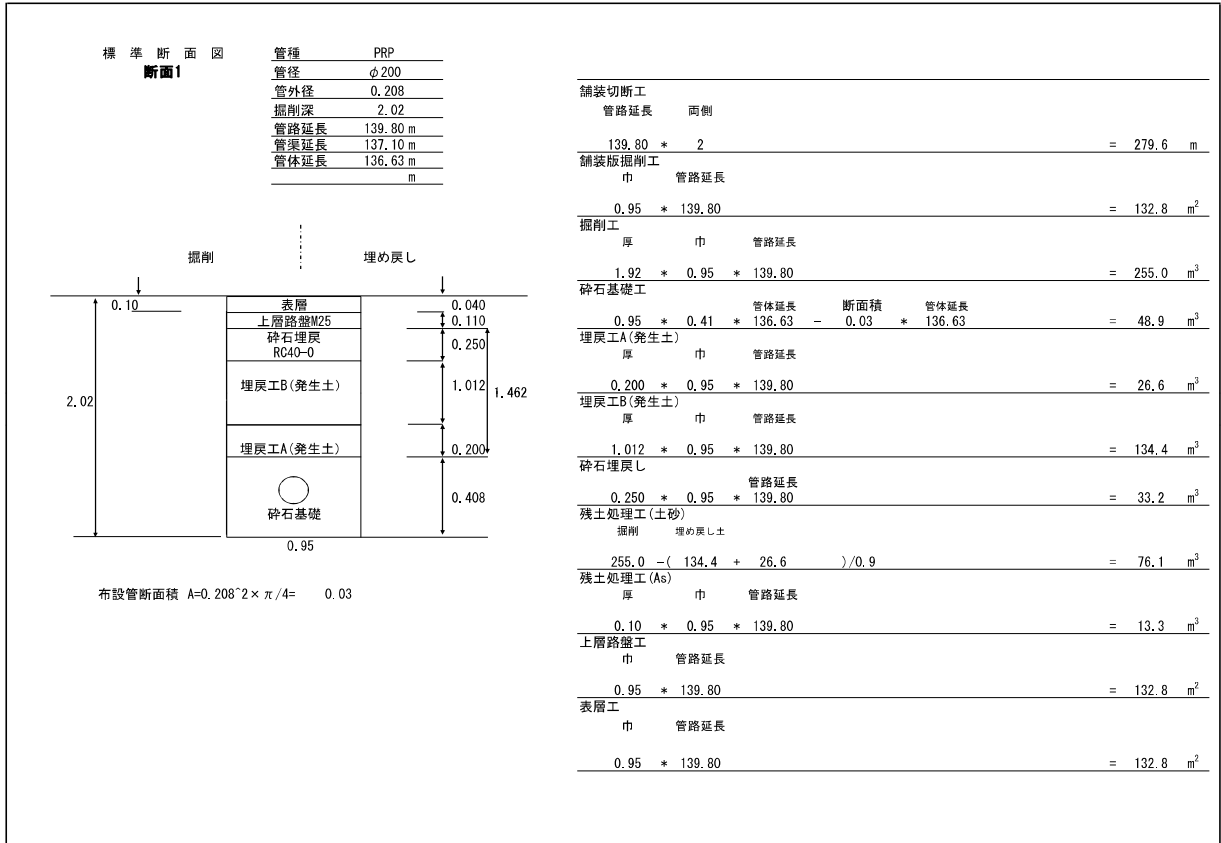
路線番号	MH No.	MH No.	管径延長 (m)			MH外径控除長 (m)			管渠延長 (m)	管体延長 (m)	掘削深 (m)				g=a×f	上層路餘り t=0.1m		土留め種類	既設MH数	新規MH数	汚水樹数	
			a	上流側	下流側	計 b	上流側	下流側			計 c	d=a-b	e=a-c	上流側		下流側	最大掘削深					平均 f
801	801-1	801-1-1	20.00	0.45	0.00	0.45	0.53	0.00	0.53	19.55	19.48	1.83	1.89	1.89	1.86	37.20	0.95	19.00	2.00	0	1	1
808						0.00			0.00	0.00	0.00				0.00	0.00						
						0.00			0.00	0.00	0.00				0.00	0.00						
808-3		808-4	40.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.06	39.10	38.94	2.52	1.88	2.52	2.20	88.00	0.95	38.00	3.00	1	1	3
808-4		808-5	43.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.06	42.10	41.94	1.93	1.94	1.94	1.94	83.42	0.95	40.85	2.00	1	1	3
808-5		808-5-1	36.80	0.45	0.00	0.45	0.53	0.00	0.53	36.35	36.27	1.99	2.05	2.05	2.02	74.34	0.95	34.96	2.50	1	1	5
合計			139.80							137.10	136.63				282.96		132.81					

平均掘削深 = $\Sigma g \div \Sigma a = 282.96 / 139.80 = 2.02 \text{ m}$

本数 34.3 本

管外形	管下基礎厚	土被り
平均土被り	0.21	0.10

	加重計	平均掘削深	最大掘削深	既設MH数	新規MH数	汚水樹数
建込簡易土留 H=1.5m未満	-	-	-			
建込簡易土留 H=2.0m未満	63.0	120.6	1.91	1	2	4
建込簡易土留 H=2.5m未満	36.8	74.3	2.02	1	1	5
建込簡易土留 H=3.0m未満	40.0	88.0	2.20	1	1	3
建込簡易土留 H=3.5m未満	-	-	-	0	-	-
建込簡易土留 H=4.0m未満	-	-	-	0	-	-
計	139.80			2.00	4.00	12.00



延長および平均掘削深の算出 土工断面 2

条件 (単位:mm)

管種	呼径	管外径
PRP	Φ200	Φ208

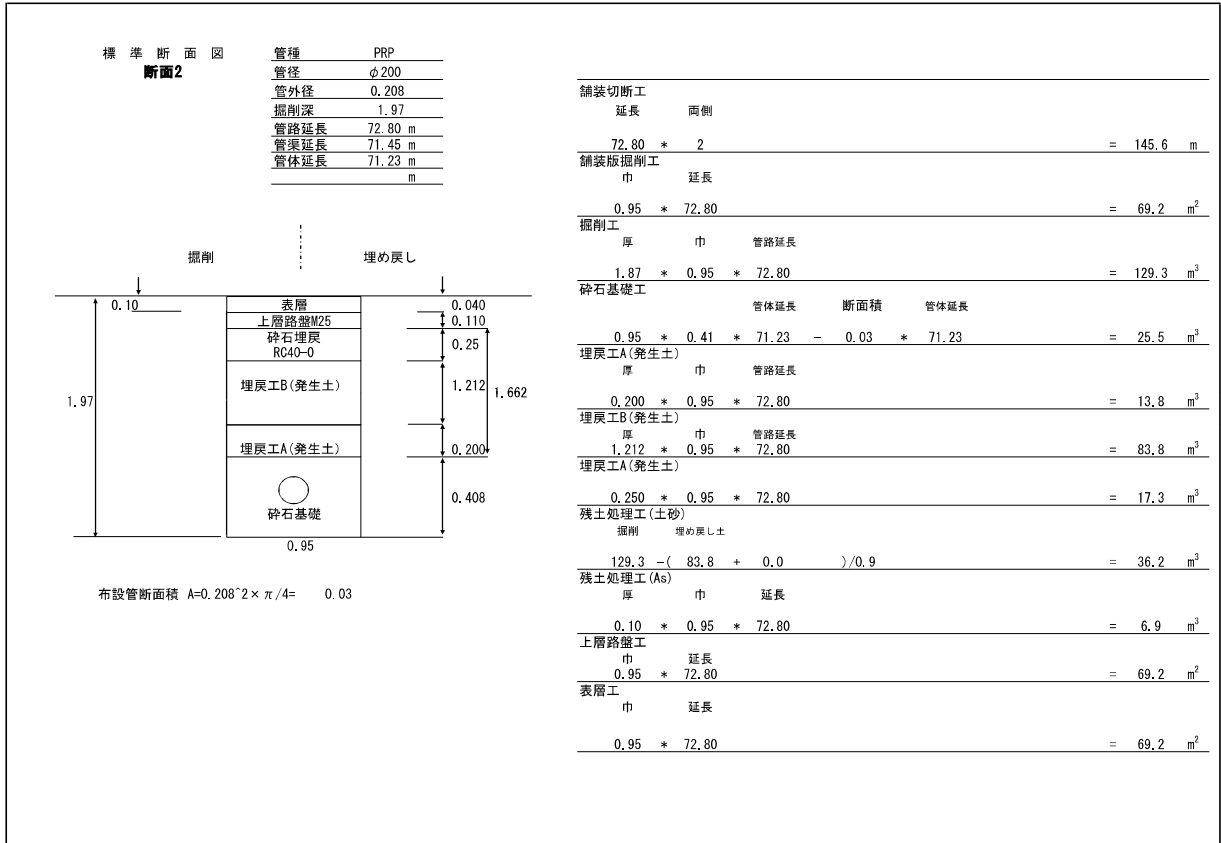
路線番号	MH No.	MH No.	管径延長 (m)			MH内径控除長 (m)			MH外径控除長 (m)			管渠延長 (m)	管体延長 (m)	掘削深 (m)				上層路餘り (t=1.0m)			既設MH数	新規MH数	汚水樹数
			a	上流側	下流側	計 b	上流側	下流側	計 c	d=a-b	e=a-c			上流側	下流側	最大掘削深	平均 f	g=a×f	掘削幅	面積			
802	802-1	802-2	38.80	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	37.90	37.75	2.23	1.82	2.23	2.03	78.76	0.95	36.86	2.50	1	1	4	
802	802-2	802-2-1	34.00	0.45	0.00	0.45	0.53	0.00	0.53	33.55	33.48	1.87	1.95	1.95	1.91	64.94	0.95	32.30	2.00	1	1	3	
					0.00			0.00	0.00	0.00	0.00				0.00	0.00							
					0.00			0.00	0.00	0.00	0.00				0.00	0.00							
					0.00			0.00	0.00	0.00	0.00				0.00	0.00							
					0.00			0.00	0.00	0.00	0.00				0.00	0.00							
					0.00			0.00	0.00	0.00	0.00				0.00	0.00							
					0.00			0.00	0.00	0.00	0.00				0.00	0.00							
					0.00			0.00	0.00	0.00	0.00				0.00	0.00							
合計			72.80							71.45	71.23				2.23	143.70		69.16					

平均掘削深 = $\Sigma g \div \Sigma a = 143.70 / 72.80 = 1.97 \text{ m}$

本数 17.9 本

管外形	管下基礎厚	土被り
平均土被り	0.21	0.10

	加重計	平均掘削深	最大掘削深	既設MH数	新規MH数	汚水樹数
建込簡易土留 H=1.5m未満	-	-	-			
建込簡易土留 H=2.0m未満	34.0	64.9	1.91	1	1	3
建込簡易土留 H=2.5m未満	38.8	78.8	2.03	1	1	4
建込簡易土留 H=3.0m未満	-	-	-	0	-	-
建込簡易土留 H=3.5m未満	-	-	-	0	-	-
建込簡易土留 H=4.0m未満	-	-	-	0	-	-
計	72.80			2	2	7



延長および平均掘削深の算出 土工断面 3

条件 (単位:mm)

管種	呼径	管外径
PRP	Φ200	Φ208

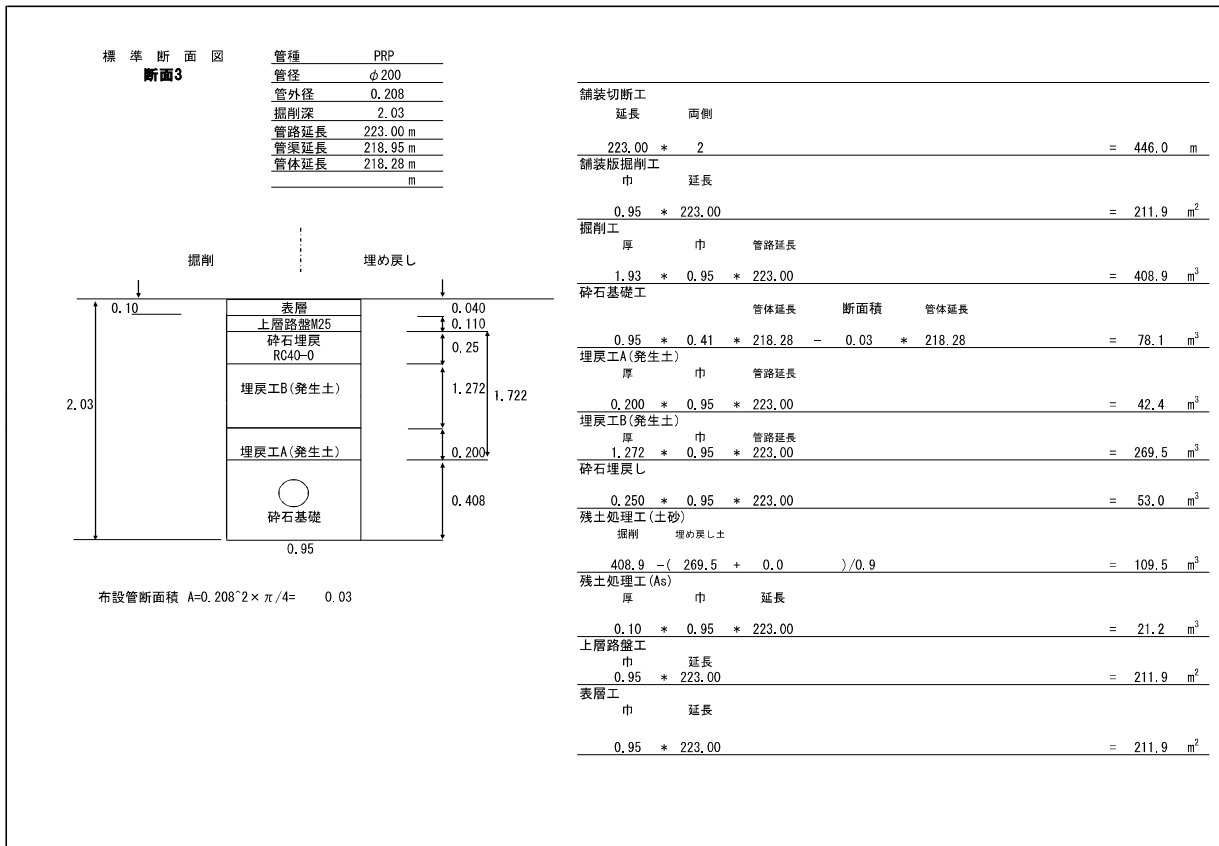
路線番号	MH No.	MH No.	管路延長 (m) a	MH内径控除長 (m)			MH外径控除長 (m)			管渠延長 (m) d=a-b	管体延長 (m) e=a-c	掘削深 (m)				g=a×f	上層路盤有り t=0.1m		既設MH 数	新規MH 数	汚水樹 数	
				上流側	下流側	計 b	上流側	下流側	計 c			上流側	下流側	最大 掘削深	平均 f		掘削幅	面積				土留め種類
804	804-1	804-2	48.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	47.10	46.95	1.96	1.85	1.96	1.91	91.68	0.95	45.60	2.00	2	1	6
804	804-2	815-1	50.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	49.10	48.95	1.90	1.96	1.96	1.93	96.50	0.95	47.50	2.00	1	1	6
815	815-1	815-2	44.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	43.10	42.95	2.01	2.04	2.04	2.03	89.32	0.95	41.80	2.50	2	1	3
815	815-2	815-3	40.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	39.10	38.95	2.09	2.12	2.12	2.11	84.40	0.95	38.00	2.50	1	1	6
815	815-3	815-3-1	41.00	0.45	0.00	0.45	0.53	0.00	0.53	40.55	40.48	2.17	2.27	2.27	2.22	91.02	0.95	38.95	2.50	1	1	7
合計			223.00							218.95	218.28					452.92						

平均掘削深 = $\Sigma g \div \Sigma a = 452.92 / 223.00 = 2.03 \text{ m}$

本数 54.7 本

管外形	管下 基礎厚	土被り	
平均土被り	0.21	0.10	1.72

		加重計	平均 掘削深	最大 掘削深	既設MH数	新規MH数	汚水樹数	
建込簡易土留	H=1.5m未満	-	-	-	0	0	0	
建込簡易土留	H=2.0m未満	98.0	188.2	1.92	1.93	3	2	12
建込簡易土留	H=2.5m未満	125.0	264.7	2.12	2.22	4	3	16
建込簡易土留	H=3.0m未満	-	-	-	0	0	0	
建込簡易土留	H=3.5m未満	-	-	-	0	0	0	
建込簡易土留	H=4.0m未満	-	-	-	0	0	0	
計		223.00			7	5	28	



延長および平均掘削深の算出 土工断面 4

条件 (単位:mm)

管種	呼径	管外径
PRP	Φ200	Φ208

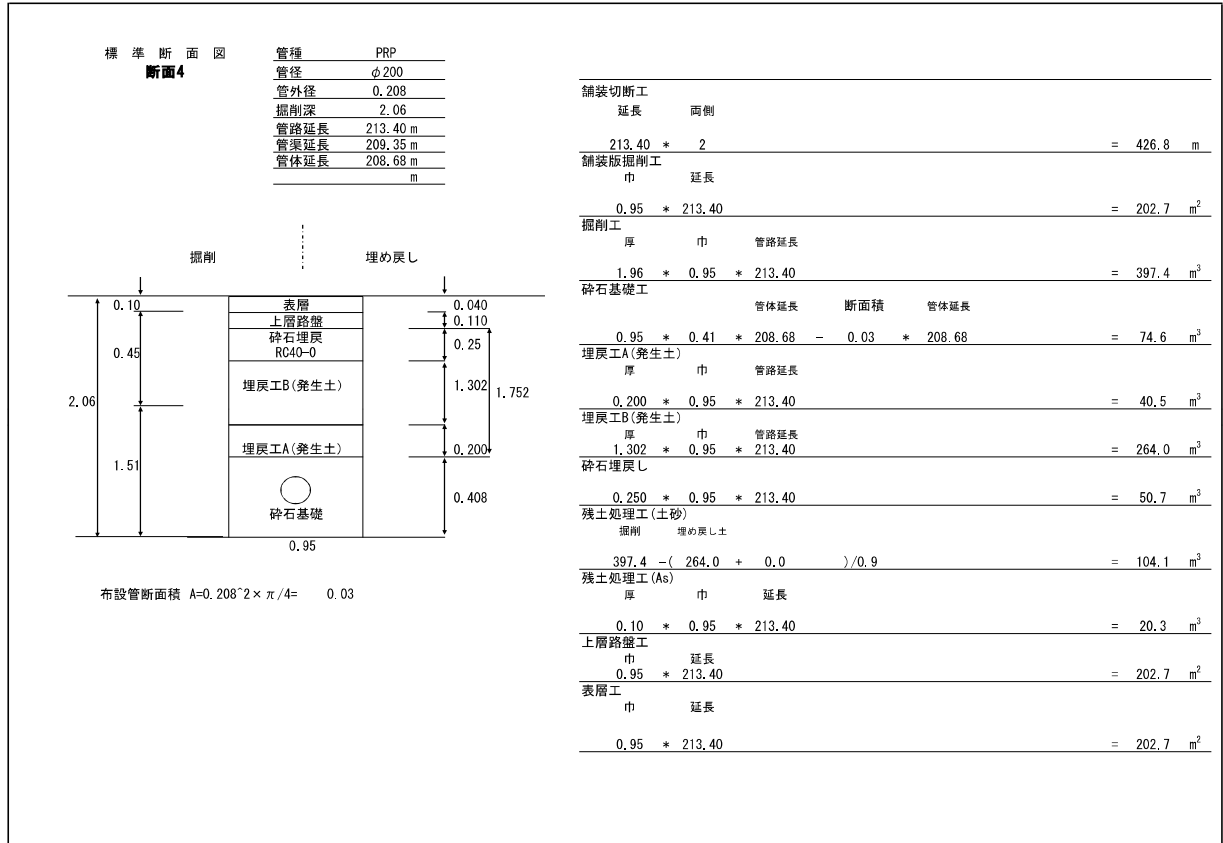
路線番号	MH No.	MH No.	管径延長 (m)			MH内径控除長 (m)			MH外径控除長 (m)			管渠延長 (m)	管体延長 (m)	掘削深 (m)				上層路盤有り t=0.0m			既設MH数	新規MH数	汚水樹数
			a	b	c	上流側	下流側	計	上流側	下流側	計			d=a-b	e=a-c	上流側	下流側	最大掘削深	平均	f=a×f			
806	806-1	806-2	56.80	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	55.90	55.75	1.91	1.93	1.93	1.92	109.06	0.95	53.96	2.00	2	1	9	
806	806-2	817-1	35.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	34.10	33.95	1.98	1.98	1.98	69.30	0.95	33.25	2.00	1	1	3		
817	817-1	817-2	22.60	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	21.70	21.55	2.03	2.03	2.03	45.88	0.95	21.47	2.50	2	1	2		
817	817-2	817-3	33.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	32.10	31.95	2.08	2.14	2.14	69.63	0.95	31.35	2.50	1	1	4		
817	817-3	817-3-1	66.00	0.45	0.00	0.45	0.53	0.00	0.53	65.55	65.48	2.19	2.24	2.24	146.52	0.95	62.70	2.50	1	1	8		
合計			213.40							209.35	208.68				2.24	440.39							

平均掘削深 = $\Sigma g \div \Sigma a = 440.39 / 213.40 = 2.06 \text{ m}$

本数 52.3 本

管外形	管下基礎厚	土被り	
平均土被り	0.21	0.10	1.75

	加重計	平均掘削深	最大掘削深	既設MH数	新規MH数	汚水樹数
建込簡易土留 H=1.5m未満	-	-	-	0	0	0
建込簡易土留 H=2.0m未満	91.8	178.4	1.94	3	2	12
建込簡易土留 H=2.5m未満	121.6	262.0	2.15	4	3	14
建込簡易土留 H=3.0m未満	-	-	-	0	0	0
建込簡易土留 H=3.5m未満	-	-	-	0	0	0
建込簡易土留 H=4.0m未満	-	-	-	0	0	0
計	213.40			7	5	26



延長および平均掘削深の算出 土工断面

条件 (単位:mm)

管種	呼径	管外径
PRP	Φ200	Φ208

断面	路線番号	MH No. 下	~	MH No. 上	管路延長 (m) a	MH内径控除長 (m)			MH外径控除長 (m)			管渠延長 (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=0.1m		土留め種類	既設管 撤去延長	既設MH 撤去延長	取付管数		
						下流側	上流側	計 b	下流側	上流側	計 c			下流側	上流側	最大 掘削深	平均 f		掘削幅	面積						
断面 1	801	801-1-1	~	801-1	20.00	0.00	0.45	0.45	0.00	0.53	0.53	19.55	19.47	1.89	1.83	1.89	1.86	37.20	0.95	19.00	2.00		20.00		1	
	808	808-1	~	808-2	38.60	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.06	37.70	37.54	1.83	2.51	2.51	2.17	83.76	0.95	36.67	3.00		0.00			
	808	808-2	~	808-3	4.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.06	3.10	2.94	2.56	2.47	2.56	2.52	10.08	0.95	3.80	3.00		18.86		1	
	808	808-3	~	808-4	40.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.06	39.10	38.94	2.52	1.88	2.52	2.20	88.00	0.95	38.00	3.00		38.35	1	3	
	808	808-4	~	808-5	43.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.06	42.10	41.94	1.93	1.94	1.94	1.94	83.42	0.95	40.85	2.00		34.77	1	3	
断面 2	808	808-5	~	808-5-1	36.80	0.45	0.00	0.45	0.53	0.00	0.53	36.35	36.27	1.99	2.05	2.05	2.02	74.34	0.95	34.96	2.50		28.52	1	5	
	802	802-2-1	~	802-2	34.00	0.00	0.45	0.45	0.00	0.53	0.53	33.55	33.48	1.95	1.87	1.95	1.91	64.94	0.95	32.30	2.00		37.09	1	4	
	802	802-2	~	802-1	38.80	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	37.90	37.75	1.82	2.23	2.23	2.03	78.76	0.95	36.86	2.50		37.84	1	3	
断面 4								0.00			0.00	0.00				0.00	0.00									
								0.00			0.00	0.00				0.00	0.00									
	815	815-3-1	~	815-3	41.00	0.00	0.45	0.45	0.00	0.53	0.53	40.55	40.48	2.27	2.17	2.27	2.22	91.02	0.95	38.95	2.50				3	
	815	815-3	~	815-2	40.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	39.10	38.95	2.12	2.09	2.12	2.11	84.40	0.95	38.00	2.50				6	
	815	815-2	~	815-1	44.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	43.10	42.95	2.04	2.01	2.04	2.03	89.32	0.95	41.80	2.50		110.74	3	7	
断面 5	804	815-1	~	804-2	50.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	49.10	48.95	1.96	1.90	1.96	1.93	96.50	0.95	47.50	2.00				6	
	804	804-2	~	804-1	48.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	47.10	46.95	1.85	1.96	1.96	1.91	91.68	0.95	45.60	2.00				6	
断面 5								0.00			0.00	0.00				0.00	0.00									
	817	817-3-1	~	817-3	66.00	0.00	0.45	0.45	0.00	0.53	0.53	65.55	65.48	2.24	2.19	2.24	2.22	146.52	0.95	62.70	2.50				2	
	817	817-3	~	817-2	33.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	32.10	31.95	2.14	2.08	2.14	2.11	69.63	0.95	31.35	2.50				4	
	817	817-2	~	817-1	22.60	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	21.70	21.55	2.03	2.03	2.03	2.03	45.88	0.95	21.47	2.50		110.42	3	8	
	806	817-1	~	806-2	35.00	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	34.10	33.95	1.98	1.98	1.98	1.98	69.30	0.95	33.25	2.00				9	
806	806-2	~	806-1	56.80	0.45	0.45	0.90	0.53	0.53	1.05	55.90	55.75	1.93	1.91	1.93	1.92	109.06	0.95	53.96	2.00		101.82	4	3		
合計					691.60							677.65	675.28			2.56	1413.81	0.95	657.02			640.23	19	71		

平均掘削深 = $\sum g \div \sum a = 1413.81 / 691.60 = 2.04 \text{ m}$
 本数 169.4 本

管外形 管下基礎 土被り
 平均土被り 0.208 0.10 1.73

	加重計	平均掘削深	最大掘削深	既設			
				管撤去	MH撤去	取付管	
建込簡易土留 H=1.5m未満	0.00	0.00					
建込簡易土留 H=2.0m未満	286.80	552.10	1.93	1.98	260.73	9.00	32.00
建込簡易土留 H=2.5m未満	322.20	679.87	2.11	2.27	259.00	7.00	38.00
建込簡易土留 H=3.0m未満	82.60	181.84	2.20	2.52	57.21	1.00	4.00
建込簡易土留 H=3.5m未満	0.00	0.00	0.00				
建込簡易土留 H=4.0m未満	0.00	0.00	0.00				
計	691.60	1413.81			576.94	17.00	74.00

土留工数量表

No.1

工種	種別	計 算										数量	適用			
		土留め H=2.0m未満	土留め H=2.5m未満	土留め H=3.0m未満										計		
	平均掘削深	PRP200	PRP200													
	最大掘削深	1.93	2.11	2.20									-	2.03 m	加重平均値	
		1.98	2.27	2.52									-	2.52 m	最大値	
	掘削幅	0.95	0.95	0.95												
	土留設置延長	286.80	322.20	40.00								649.0	649.0 m			
建て込み簡易土留 建込工	H≦2.5m BH0.28	286.80	322.20	40.00								649.0	649.0 m			
	H≦3.0m BH0.28												m			
	H≦3.5m BH0.28												m			
	H≦4.0m BH0.45												m			
	H≦6.0m BH0.80												m			
建て込み簡易土留 引抜工		286.80	322.20	40.00								649.0	649.0 m			
機材賃料 供用日数分	土留規格 L= 15.0 m	2.00	2.50	3.00									m			
	締切面積	2.03	*	15.00	*	2面						61.0	61.0 m ²	平均掘削深*規格延長*2面		
機材賃料 修理費損耗費	土留規格 L= 15.0 m	57.10	68.70	8.40								134.2	134.2 日			
	転用回数	649.00	/	15.0								43.3	43.0 回			
水替日数	使用面積	2.52	*	15.0*2面*1/2*(43+1)							1663.2	1663 m ²	最大深×規格延長*2面*1/2*(転用回数+1)		
	供用日数	34.7	40.9	5.0								80.6	81 日			

工期(開削工)算定表

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	3.0	30	
(2) 付帯工							7.0	0	
舗装版切断	15cm以下	240 m/日	I-12-①-65	1453.0 m	1453.0 m ÷ 240 m/日	6.1	6.1		舗装数量計算書より本管分
舗装版破砕	直接掘削・積込	810 m/日	I-12-①-64	653.0 m	653.00 m ÷ 810 m/日	0.9	0.9		舗装数量計算書より本管分
(3) 不稼働期間				40.0 日		40.0		35	申請許可期間
(4) 土留工							79.1	135	
掘削工～管布設～埋戻		8.54 m/日	ネットワーク計算書	286.8 m	286.8 m ÷ 8.54 m/日	33.6	33.6		
		7.97 m/日	ネットワーク計算書	322.2 m	322.2 m ÷ 7.97 m/日	40.5	40.5		
		8.10 m/日	ネットワーク計算書	40.0 m	40.0 m ÷ 8.10 m/日	5.0	5.0		
		m/日		m	0.0 m ÷ m/日	0.0	0.0		
(5) 汚水樹設置及び取付管工							1.4	3	
汚水樹設置工	1.50m以下	0.05 日/カ所	下歩:参考資料P23	0 カ所	0 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	73.0 m	73.0 m × 0.02 日/m	1.4	1.4		特殊作業員
							0.0		
(6) 付帯工							2.7	5	
舗装工		250 m/日	I-12-①-55	653.0 m	653.00 m ÷ 250 m/日	2.7	2.7		
							0.0		
(7) 後片付け期間				30.0 日		30.0		30	
合 計							93.2	238	
交通誘導警備員(昼間)							3 名配置	93.5 日	(280.5)
交通誘導警備員(夜間)							名配置	日	(0.0)
水 替 工(作業時)							79.1 日		(土留工実日数)

汚水樹及び取付管は掘削範囲内のみ取替とするため、取付管工延長は汚水樹箇所数×(0.95/2)より求める。

1号人孔削孔・接続工・可とう継ぎ手員数表

人孔番号	流入本数	副管管径			削孔 (流出入管径 mm)				接続工 (流出入管径 mm)				可とう継ぎ手 (流出入管径 mm)				備考
		150 mm	200 mm	mm	400 (PRP)	250 (VU)	200 (PRP)	150 (VU)	400 (PRP)	250 (VU)	200 (PRP)	150 (VU)	400 (PRP)	250 (VU)	200 (PRP)	150 (VU)	
801-1	0						0				1				1		
802-1	0						0				1				1		
802-2	1						1				2				2		
804-1	1						0	1			1	1			1	1	
804-2	1						1				2				2		
815-1	1						1				2				2		
815-2	1						1				2				2		
815-3	1						1				2				2		
806-1	1						0	1			1	1			1	1	
806-2	1						1				2				2		
817-1	1						1				2				2		
817-2	1						1				2				2		
817-3	1						1				2				2		
808-1																	
808-2																	
808-3	2						1	1			1	1			2	1	上流仮削孔
808-4	1						1				1				2		
808-5	1						1				1				2		
小計	15						12	3			25	3			28	3	
合計	15						12	3			25	3			28	3	

汚水樹及び取付管員数表

その 1-1

番号	位置	路線延長	土 工		樹 種 別		樹 蓋		深 さ			本管径	支管	曲自在	継異手径	異種管	摘要
			本管掘削幅/2	土工延長	横型	縦型	標準蓋	保護蓋	樹深さ	有効深さ	樹立上深						
1	No.187	2.12	0.48	1.64					1.16	1.16		200	1	1		1	
2	No.164	2.36	0.48	1.88					0.70	0.70		200	1	1	1	1	
3	No.165	2.30	0.48	1.82					0.70	0.70		200	1	1	1	1	
4	No.166	2.55	0.48	2.07					0.75	0.75		200	1	1	1	1	
5	No.167	4.21	0.48	3.73					0.50	0.50		200	1	1	1	1	
6	No.168	2.60	0.48	2.12					0.98	0.98		200	1	1		1	
7	No.169	3.00	0.48	2.52					0.75	0.75		200	1	1	1	1	
8	No.170	3.66	0.48	3.18					1.45	1.45		200	1	1	1	1	
9	No.132	16.30	0.73	15.57					0.76	0.76		200	1	1		1	
10	No.134	3.12	0.48	2.64					0.73	0.73		200	1	1	1	1	
11	No.135	3.00	0.48	2.52					0.60	0.60		200	1	1	1	1	
12	No.137	3.59	0.48	3.11					0.67	0.72		200	1	1	1	1	
小計	12箇所	48.81	6.01	42.80					9.75	9.80			12	12	9	12	
平均		4.07	0.50	3.57					0.81	0.82							

汚水樹及び取付管員数表

その 2-1

番号	位置	路線延長	土 工		樹 種 別		樹 蓋		深 さ			本管径	支管	曲自在	継異手径	異種管	摘要
			本管掘削幅/2	土工延長	横型	縦型	標準蓋	保護蓋	樹深さ	有効深さ	樹立上深						
13	No.138	2.60	0.48	2.12					0.65	0.70		200	1	1	1	1	
14	No.139	2.78	1.45	1.33					0.75	0.80		200	1	1	1	1	
15	No.140	3.10	0.48	2.62					0.58	0.63		200	1	1	1	1	
16	No.142	2.80	0.48	2.32					0.74	0.79		200	1	1	1	1	
17	No.143	3.50	0.48	3.02					0.68	0.73		200	1	1	1		
18	No.144	4.40	0.48	3.92					0.91	0.96		200	1	1	1	1	
19	No.145	3.95	0.48	3.47					0.71	0.76		200	1	1	1	1	
20	No.146	4.23	0.48	3.75					0.63	0.68		200	1	1	1	1	
21	No.147	2.84	1.14	1.70					0.71	0.76		200	1	1	1	1	
22	No.148	4.50	0.48	4.02					0.70	0.75		200	1	1	1	1	
23	No.149	2.74	0.48	2.26					0.70	0.75		200	1	1	1	1	
24	No.150	2.98	0.48	2.50					0.67	0.72		200	1	1	1	1	
小計	12箇所	40.42	7.39	33.03					8.43	9.03			12	12	12	11	
平均		3.37	0.62	2.75					0.70	0.75			24			23	

汚水柵及び取付管員数表																その 2-2	
番号	位置	路線延長	土 工		柵 種 別		柵 蓋		深 さ			本管径	支管	曲自管在	継異手径	異種管	摘要
			本管掘削幅/2	土工延長	横型	縦型	標準蓋	保護蓋	柵深さ	有効深さ	樹立上深						
25	No. 151	2.62	0.48	2.14					0.74	0.79		200	1	1	1	1	
26	No. 152	2.70	0.48	2.22					0.74	0.79		200	1	1	1		
27	No. 153	3.40	0.48	2.92					0.58	0.63		200	1	1	1	1	
28	No. 154	4.30	0.48	3.82					0.78	0.83		200	1	1	1	1	
29	No. 155	2.70	0.48	2.22					0.71	0.76		200	1	1	1	1	
30	No. 156	3.77	0.48	3.29					0.70	0.75		200	1	1	1		
31	No. 157	4.35	0.48	3.87					0.54	0.59		200	1	1	1		
32	No. 158	3.72	0.48	3.24					0.51	0.56		200	1	1	1		
33	No. 159	3.24	0.48	2.76					1.19	1.24		200	1	1		1	
34	No. 160	3.18	0.48	2.70					1.13	1.18		200	1	1		1	
35	No. 161	3.15	0.48	2.67					0.96	1.01		200	1	1	1	1	
36	No. 162	4.20	0.48	3.72					0.77	0.82		200	1	1	1	1	
小計	12 箇所	41.33	5.76	35.57					9.35	9.95			12	12	10	8	
平均		3.44	0.48	2.96					0.78	0.83			36			31	

汚水柵及び取付管員数表																その 2-3	
番号	位置	路線延長	土 工		柵 種 別		柵 蓋		深 さ			本管径	支管	曲自管在	継異手径	異種管	摘要
			本管掘削幅/2	土工延長	横型	縦型	標準蓋	保護蓋	柵深さ	有効深さ	樹立上深						
37	No. 104	3.87	1.39	2.48					0.96	1.01		200	1	1	1	1	
38	No. 103	4.73	0.72	4.01					0.70	0.75		200	1	1	1	1	
39	No. 106	3.27	0.48	2.79					0.66	0.71		200	1	1	1	1	
40	No. 107	3.04	0.48	2.56					0.71	0.76		200	1	1	1	1	
41	No. 108	4.95	1.24	3.71					0.90	0.95		200	1	1	1	1	
42	No. 109	3.23	1.23	2.00					0.87	0.92		200	1	1	1	1	
43	No. 110	3.84	0.48	3.36					0.63	0.68		200	1	1	1	1	
44	No. 111	4.70	0.48	4.22					0.70	0.75		200	1	1	1	1	
45	No. 112	3.30	0.48	2.82					0.61	0.66		200	1	1	1	1	
46	No. 113	4.15	0.48	3.67					0.73	0.78		200	1	1	1	1	
47	No. 114	4.23	0.48	3.75					0.74	0.79		200	1	1	1	1	
48	No. 115	2.96	0.48	2.48					0.70	0.75		200	1	1	1	1	
小計	12 箇所	46.27	8.42	37.85					8.91	9.51			12	12	12	12	
平均		3.86	0.70	3.15					0.74	0.79			48			43	

汚水柵及び取付管員数表																その 2-3	
番号	位置	路線延長	土 工		柵 種 別		柵 蓋		深 さ			本管径	支管	曲自管在	継異手径	異種管継手	摘要
			本管掘削幅/2	土工延長	横型	縦型	標準蓋	保護蓋	柵深さ	有効深さ	樹立上深						
49	No.116	4.46	0.48	3.98					1.24	1.29		200	1	1	1	1	
50	No.117	3.20	0.48	2.72					0.63	0.68		200	1	1	1		
51	No.119	3.55	0.48	3.07					0.65	0.70		200	1	1	1	1	
52	No.120	4.64	0.48	4.16					0.53	0.58		200	1	1	1		
53	No.121	4.55	0.48	4.07					0.91	0.96		200	1	1	1	1	
54	No.122	3.20	0.48	2.72					0.69	0.74		200	1	1	1		
55	No.123	3.33	0.48	2.85					0.68	0.73		200	1	1	1	1	
56	No.124	3.20	0.48	2.72					0.59	0.64		200	1	1	1	1	
57	No.125	4.55	0.48	4.07					0.60	0.65		200	1	1	1	1	
58	No.126	4.25	0.48	3.77					0.75	0.80		200	1	1	1	1	
59	No.127	3.20	0.48	2.72					0.66	0.71		200	1	1	1	1	
60	No.128	3.35	0.48	2.87					0.78	0.83		200	1	1	1	1	
小計	12 箇所	45.48	5.76	39.72					8.71	9.31			12	12	12	9	
平均		3.79	0.48	3.31					0.73	0.78			60			52	

汚水柵及び取付管員数表																その 3	
番号	位置	路線延長	土 工		柵 種 別		柵 蓋		深 さ			本管径	支管	曲自管在	継異手径	異種管継手	摘要
			本管掘削幅/2	土工延長	横型	縦型	標準蓋	保護蓋	柵深さ	有効深さ	樹立上深						
61	No.129	4.75	0.48	4.27					0.86	0.91		200	1	1	1	1	
62	No.130	4.11	0.48	3.63					0.70	0.75		200	1	1	1	1	
63	No.37	2.97	0.48	2.49					0.70	0.75		200	1	1	1	1	
64	No.39	3.29	0.48	2.81					1.56	1.61		200	1	1	1	1	
65	No.41	2.69	0.48	2.21					0.68	0.73		200	1	1	1	1	
66	No.43	1.76	0.48	1.28					1.12	1.17		200	1	1	1	1	
67	No.45	2.71	0.48	2.23					0.66	0.71		200	1	1	1	1	
68	No.47	3.10	0.48	2.62					1.25	1.30		200	1	1	1	1	
69	No.49	2.90	0.48	2.42					1.06	1.11		200	1	1	1	1	
70	No.51	3.27	0.48	2.79					1.13	1.18		200	1	1	1	1	
71																	
小計	10 箇所	31.55	4.80	26.75					9.72	10.22			10	10	10	10	
合計	70 箇所	253.86	38.14	215.72					54.87	57.82			70	70	65	62	
平均		3.63	0.54	3.08					0.78	0.83							

汚水柵及び取付管員数表

その 3-2

番号	位置	路線延長	土 工		柵 種 別		柵 蓋		深 さ			本管径	支管	曲自 管在	継異 手径	異種管	摘要
			本管掘 削幅/2	土工延長	横型	縦型	標準蓋	保護蓋	柵深さ	有効深さ	樹立上深						
1	No.186	5.80	0.35	5.45	1		1		0.80	0.85		700	1	1			管延長
2																	
3																	
4																	
5																	
6																	
7																	
8																	
9																	
10																	
11																	
12																	
小計	1 箇所	5.80	0.35	5.45	1		1		0.80	0.85			1	1			
平均		5.80	0.35	5.45					0.80	0.85							

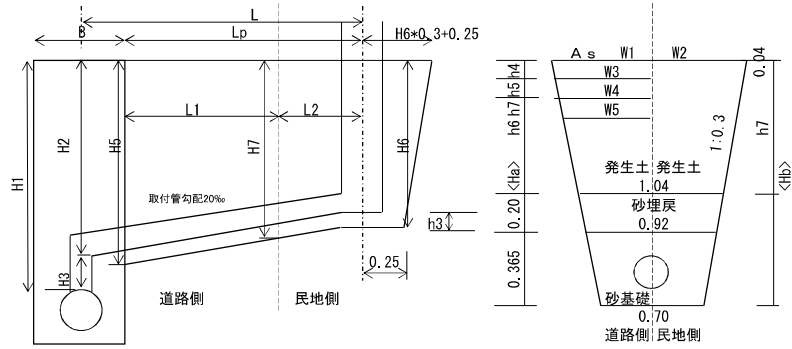
汚水樹設置及び取付管布設工引用数量表 本管布設替箇所

道路区分	市道	舗装
本管平均土被り	$H1 = 1.72$	m
汚水樹		
平均有効深さ	$h1 = 0.83$	m
汚水樹		
平均深さ	$h2 = 0.78$	m
汚水樹取付延長	$L = 3.63$	m
平均土工延長	$Lp = 3.08$	m
汚水樹個数	$N = 70$	個
取付管最大管底深	$H2 = H5 - 0.10 = 0.90$	m
樹立上げ高	$h3 = 0.00$	m
	$H3 = H1 - H2 = 0.82$	m
	$H4 = H3 + 0.16 = 0.98$	m
本管掘削幅	$B = 0.95$	m
	$B/2 = 0.48$	m

道路分延長	$L1 = Lp - 0.75 = 2.33$
民地分延長	$L2 = L - L1 - B/2 = 0.82$
最大掘削深	$H5 = H6 + L * 0.02 = 1.00$
最小掘削深	$H6 = h1 + 0.1 = 0.93$
境界掘削深	$H7 = H6 + L2 * 0.02 = 0.95$

道路側	平均掘削深	$Ha = 0.98$
	$W1 = 0.70 + Ha * 0.6 = 1.29$	
	$W3 = 0.70 + (Ha - h4) * 0.6 = 1.26$	
	$W5 = 0.70 + (Ha - 0.4) * 0.6 = 1.05$	
	$W4 = 0.70 + (Ha - h4 - h5) * 0.6 = 1.20$	
舗装(表層+上層路盤)	$h4 + h5 = 0.04 + 0.11 = 0.15$	
	$h7 = 0.250$	
	$h6(發生土) = Ha - h4 - h5 - 0.565 = 0.265$	

民地側	平均掘削深	$Hb = 0.94$
	$W2 = 0.70 + Hb * 0.6 = 1.26$	
	埋戻し $L2 + H6 * 0.3 + 0.25 = 1.35$	
	$h7 = Hb - 0.565 = 0.375$	
	平均掘削深	$Hc = (H5 + H6) / 2 = 0.97$
	基礎延長	$Ls = Lp - L2 = 2.26$



樹立上断面A0=

取付管断面A1= $0.165 * 0.165 * \pi / 4 = 0.021 \text{ m}^3/\text{m}$

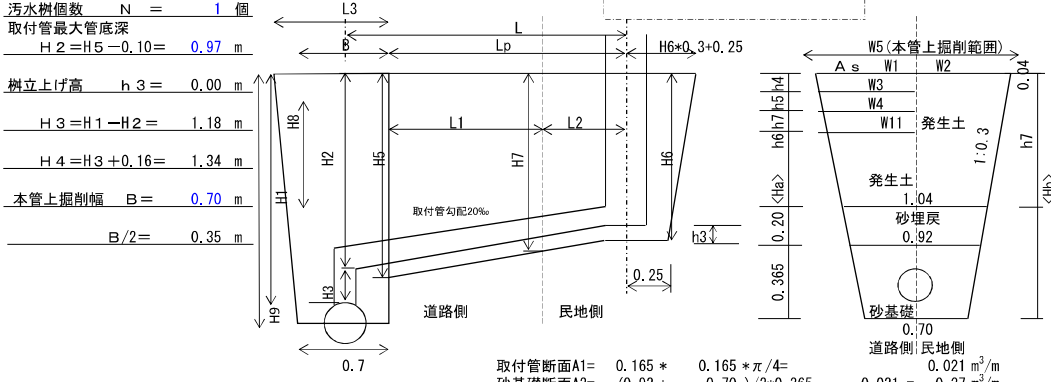
砂基礎断面A2= $(0.92 + 0.70) / 2 * 0.365 - 0.021 = 0.27 \text{ m}^3/\text{m}$

砂埋戻断面A3= $(1.04 + 0.92) / 2 * 0.20 = 0.20 \text{ m}^3/\text{m}$

汚水樹設置及び取付管布設工計算表				
工種	種別	計	算	数量
舗装切断工		$L1 * 2 = 2.33 * 2 = 4.66$	N	326.2 m
舗装版掘削工		$L1 * W1 = 2.33 * 1.29 = 3.0057$	N	210.4 m ²
掘削工	B H0.28m3級	$L1 * (0.7 + W1) * Ha / 2.0 = 2.33 * (0.7 + 1.29) * 0.98 / 2.0 = 1.38$	$N - As塊$	138.0 m ³
残土処分工		$L1 * W1 * 舗装厚 = 2.33 * 1.29 * 0.1 = 0.30057$	N	84.2 m ³
As塊処分工		$Ls * A3 = 2.26 * 0.10 = 0.226$	N	21 m ³
埋戻工 A		$(B * 0.70 * H4) - (B/2 + H4 + h3) * A1 = 0.95 * 0.70 * 0.98 - (0.48 + 0.98 + 0.00) * 0.021 = 0.316$	N	31.6 m ³
砂基礎工		$(0.95 * 0.70 * 0.98) - (0.48 + 0.98 + 0.00) * 0.021 = 0.435$	N	43.5 m ³
埋戻工	發生土	$L1 * (W4 + 1.04) / 2 * h6 = 2.33 * (1.20 + 1.04) / 2 * 0.265 = 0.84$	N	48.4 m ³
上層路盤	M-25	$L1 * (W4 + W5) / 2 = 2.33 * (1.20 + 1.05) / 2 = 2.33 * 1.125 = 2.62$	N	200.6 m ²
碎石埋戻し工	RC-40	$L1 * W1 = 2.33 * 1.29 = 3.0057$	N	183.5 m ²
表層工	密As13F	$L1 * W1 = 2.33 * 1.29 = 3.0057$	N	210.4 m ²
硬質塩ビ管取付管布設工	プレーン φ100mm	$(0.95 / 2 - 0.08 - 0.09) * N = 0.295 * 70 = 20.65$	N	21.4 m
硬質塩ビ管取付管布設工	片受 φ150mm	$(H3 - 0.145 - 0.137) * N = 0.548 * 70 = 38.36$	N	37.7 m

汚水樹設置及び取付管布設工引用数量表 幹線付替え1(樹No.186)

道路区分	市道 舗装	道路分延長 L1=Lp-0.6	4.85	道路側 平均掘削深 Ha =	1.02	民地側 平均掘削深 Hb =	0.96
本管平均土被り	H1 = 2.15 m	民地分延長 L2=L-L1-B/2	0.60	W1=0.70+Ha*0.6=	1.31	W2=0.70+Hb*0.6=	1.28
汚水樹		最大掘削深 H5=H6+L*0.02=	1.07	W3=0.70+(Ha-h4)*0.6=	1.29	W4=0.70+(Ha-h4-h5)*0.6=	1.22
平均有効深さ	h1 = 0.85 m	最小掘削深 H6=h1+0.1=	0.95	舗装(表層+上層路盤) h4+h5=	0.04 + 0.11 = 0.15	埋戻しL+H6*0.3+0.25=	1.14
汚水樹		境界掘削深 H7=H6+L2*0.02=	0.96	h6(発生土)=	Ha-h4-h5-0.565=0.305	h7=Hb-0.565=	0.395
平均深さ	h2 = 0.80 m	本管上掘削巾(地上) L3=0.7+H9*0.3=	1.47	H8=H1-H4-0.2-h4-h5=	0.460	平均掘削深	1.01
汚水樹取付延長	L = 5.80 m			W11=0.7+(Ha-0.4)*0.6=	1.07	基礎延長	4.85
平均土工延長	Lp = 5.45 m			h7=	0.25	基礎延長	Ls = Lp - L2 =



※No.186は樹入れ替えて計上する。
 ※本管は改築しないため、取付管分の土工を計上する。
 ※本管(HP管)の管上0.1mまでを碎石埋戻、その上部を砂基礎とする。

取付管断面A1=	0.165 * 0.165 * π / 4 =	0.021 m ³ /m
砂基礎断面A2=	(0.92 + 0.70) / 2 * 0.365 - 0.021 =	0.27 m ³ /m
砂埋戻断面A3=	(1.04 + 0.92) / 2 * 0.20 =	0.20 m ³ /m
本管部 地表	W5 = 0.7+H9*0.6 =	2.24
碎石上	W6 = 0.7+2.41*0.6 =	2.15
発生土上	W7 = 0.7+2.16*0.6 =	2.00
埋戻しA上	W8 = 0.7+2.05*0.6 =	1.93
砂基礎上	W9 = 0.7+1.85*0.6 =	1.81
管上0.1	W10=0.7+0.51*0.6 =	1.01
H9=H1+0.41		2.56
L4=0.7+2.41*0.3 =		1.42
L5=0.7+2.16*0.3 =		1.35
L6=0.7+2.05*0.3 =		1.32
L7=0.7+1.85*0.3 =		1.26
L8=0.7+0.51*0.3 =		0.85

汚水樹設置及び取付管布設工計算表

工種	種別	計	算	数	量
舗装切断工		(L1 + L3 + W5) * 2 * N			17.1 m
舗装版掘削工		(4.85 + 1.47 + 2.24) * 2 * 1			9.6 m ²
掘削工	B H0.28m3級	((L3 * W5) + (L1 * W1)) * N			10.0 m ³
残土処分工		((1.47 * 2.24) + (4.85 * 1.31)) * 1			7.6 m ²
As塊処分工		((L1 * (0.7+ W1) * Ha/2 + (W5 * 0.7 + 0.7 * L3 + 2 * (0.7 * 0.7 + W5 * L3) * H9/6)) * N - As塊			1 m ³
埋戻工	A	(4.85 * (0.7 + 1.31) * 1.02 / 2 + (2.24 * 0.7 + 0.7 * 1.47 + 2 * (0.7 * 0.7 + 2.24 * 1.47) * 2.56 / 6) * 1.00 - 1.00			1.5 m ³
砂基礎工		掘削 - 埋戻(発生土) / 土工換算			3.4 m ³
埋戻工	発生土	10.0 - 2.2 / 0.9			2.2 m ³
上層路盤	M-25	舗装版掘削面積 * 舗装厚			9.2 m ²
表層工	密As13F	9.60 * 0.10			9.6 m ²
碎石基礎工	RC40-0	((Ls * A3 + (W8 * L7 + W9 * L6 + 2 * (W9 * L7 + W8 * L6)) * 0.2 / 6) * N			0.1 m ³
碎石埋戻し工		(4.85 * 0.20 + (1.93 * 1.26 + 1.81 * 1.32) * 2.00 * (1.81 * 1.26 + 1.93 * 1.32)) * 0.2 / 6) * 1			8.4 m ²
硬質塩ビ管取付管布設工	φ100mm	(L1 * (W4 + 1.04) / 2 * h6 + (W7 * L6 + W8 * L5 + 2 * (W8 * L6 + W7 * L5)) * 0.2 / 6) * N			0.3 m
硬質塩ビ管取付管布設工	φ150mm	(L1 * (W3 + W4) / 2 + (0.7 + (H9 - h4 - h5 / 2) * 0.3) * (0.7 + (H9 - h4 - h5 / 2) * 0.6)) * N			6.7 m

廃止管モルタル注入量計算書

区 間	管延長算出根拠	管内径 (m)	管延長 (m)	注入量 (m ³)
No.803-1 ~ No.815-1(既803)	$L=31.26-(0.9/2 \times 2)=30.36\text{m}$	$0.150^2 \times 3.14/4$	$\times 30.36 =$	0.54
No.815-1 ~ No.817-1(既805)	$L=41.07-(0.9/2 \times 2)=40.17\text{m}$	$0.200^2 \times 3.14/4$	$\times 40.17 =$	1.26
No.817-1 ~ No.811-1(既807)	$L=38.05-(0.9/2 \times 2)=37.15\text{m}$	$0.200^2 \times 3.14/4$	$\times 37.15 =$	1.17
既No.801-1 ~ 既No.801-2(既801)	$L=17.79-(0.9/2 \times 2)=16.89\text{m}$	$0.150^2 \times 3.14/4$	$\times 16.89 =$	0.30
既No.801-2 ~ 既No.801-2 + 28.67(既801)	$L=28.67-(0.9/2)=28.22\text{m}$	$0.150^2 \times 3.14/4$	$\times 28.22 =$	0.50
既No.820-4 ~ No.821-1	$L=2.97$	$0.150^2 \times 3.14/4$	$\times 2.97 =$	0.05
No.821-1 ~ 既No.821-2	$L=6.74-(0.9/2)=6.29\text{m}$	$0.350^2 \times 3.14/4$	$\times 6.29 =$	0.61
既No.821-2 ~ 既No.821-3	$L=8.44-(0.9/2 \times 2)=7.54\text{m}$	$0.350^2 \times 3.14/4$	$\times 7.54 =$	0.73
既No.821-3 ~ 既No.822-1	$L=2.69-(0.9/2)=2.24\text{m}$	$0.350^2 \times 3.14/4$	$\times 2.24 =$	0.22
既No.822-1 ~ 既No.822-2	$L=21.14-(0.9/2)=20.69\text{m}$	$0.350^2 \times 3.14/4$	$\times 20.69 =$	1.99
既No.822-2 ~ 既No.822-3	$L=48.64-(0.9/2 \times 2)=47.74\text{m}$	$0.350^2 \times 3.14/4$	$\times 47.74 =$	4.59
合 計				12.0

工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
人孔撤去復旧工 (既No. 821-3)		
撤去・復旧工 鉄蓋	$\phi 600\text{mm}$ 、 $H= 110\text{ mm}$ $N = 1$	1 個
調整リング	内径 $\phi 600\text{mm}$ 、外径 $\phi 820\text{mm}$ (推定)、 $H= 110\text{ mm}$ $N = 1$	1 個
斜壁	$\phi 600 \times 900\text{ mm}$ 、 $H= 600\text{ mm}$ 、平均外径 1150 mm $N = 1$	1 個
Co量 (調整リング)	$(0.82^2 \times \pi / 4 - 0.6^2 \times \pi / 4) \times 110\text{ mm} = 0.03$	0.03 m3
Co量 (斜壁)	$(1.15^2 \times \pi / 4 - 0.9^2 \times \pi / 4) \times 600\text{ mm} = 0.24$	0.24 m3
土工		
As切断工 t=10cm	$1.80 + 1.44 \times 2 = 4.68$	4.7 m
掘削工	$1.80 \times 1.44 \times (0.82 - 0.10) = 1.87$	
	控除 (蓋+リング-舗装厚) $0.82 \times 0.82 \times 3.14 / 4 \times 0.12 = 0.06$	
	控除 (斜壁) $1.15 \times 1.15 \times 3.14 / 4 \times 0.60 = 0.62$	
	小計 = 1.18	1.2 m3
砕石埋戻し工	$1.80 \times 1.44 \times (0.82 - 0.15) + 0.92 = 2.66$	2.7 m3
	直壁内部充填 $0.90 \times 0.90 \times 3.14 / 4 \times 1.45 = 0.92$	
上層路盤工 t=11cm	$1.80 \times 1.44 = 2.59$	2.6 m2
As撤去工 t=10cm	$1.80 \times 1.44 - 0.60 \times 0.60 \times 3.14 / 4 = 2.31$	2.3 m3 (2.3 t/m3) 0.5 t/m3
As舗装工 t=4cm	$1.80 \times 1.44 = 2.59$	2.6 m2

工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
人孔撤去復旧工 (既No. 822-2)		
撤去・復旧工 鉄蓋	$\phi 600\text{mm}、H= 110 \text{ mm}$ $N = 1$	1 個
調整リング	$\text{内径 } \phi 600\text{mm}、\text{外径 } \phi 820\text{mm}(\text{推定})、H= 200 \text{ mm}$ $N = 1$	1 個
斜壁	$\phi 600 \times 900 \text{ mm}、H= 600 \text{ mm}$ $、\text{平均外径 } 1150 \text{ mm} \quad N = 1$	1 個
Co量 (調整リング)	$(0.82^2 \times \pi / 4 - 0.6^2 \times \pi / 4) \times 200 \text{ mm} = 0.05$	0.05 m3
Co量 (斜壁)	$(1.15^2 \times \pi / 4 - 0.9^2 \times \pi / 4) \times 600 \text{ mm} = 0.24$	0.24 m3
土工		
掘削工	$1.80 \times 1.44 \times (0.91 + 0.10)$ $= 2.62$	
控除 (蓋+リング)	$0.82 \times 0.82 \times 3.14 / 4 \times 0.31 = 0.16$	
控除 (斜壁)	$1.15 \times 1.15 \times 3.14 / 4 \times 0.60 = 0.62$	
	$\text{小計} = 1.83$	1.8 m3
砕石埋戻し工	$1.80 \times 1.44 \times (1.01 - 0.25)$ $+ 1.00 = 2.97$	3.0 m3
	直壁内部充填 $0.90 \times 0.90 \times 3.14 / 4 \times 1.58 = 1.00$	
下層路盤工 RC40-0 t=15cm	$1.80 \times 1.44 = 2.59$	2.6 m2
表層工 t=10cm 改良土	$1.80 \times 1.44 = 2.59$	2.6 m2

工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
人孔撤去復旧工 (既No. 822-3)		
撤去・復旧工 鉄蓋	$\phi 600\text{mm}、H= 110\text{ mm}$ $N = 1$	1 個
調整リング	$\text{内径 } \phi 600\text{mm}、\text{外径 } \phi 820\text{mm}(\text{推定})、H= 100\text{ mm}$ $N = 1$	1 個
斜壁	$\phi 600 \times 900\text{ mm}、H= 600\text{ mm}$ $、\text{平均外径 } 1150\text{ mm} \quad N = 1$	1 個
Co量 (調整リング)	$(0.82^2 \times \pi / 4 - 0.6^2 \times \pi / 4) \times 100\text{ mm} = 0.02$	0.02 m3
Co量 (斜壁)	$(1.15^2 \times \pi / 4 - 0.9^2 \times \pi / 4) \times 600\text{ mm} = 0.24$	0.24 m3
土工		
掘削工	$1.80 \times 1.80 \times (0.81) = 2.62$	
控除 (蓋+リング)	$0.82 \times 0.82 \times 3.14 / 4 \times 0.21 = 0.11$	
控除 (斜壁)	$1.15 \times 1.15 \times 3.14 / 4 \times 0.60 = 0.62$	
	$\text{小計} = 1.89$	1.9 m3
砕石埋戻し工	$1.80 \times 1.80 \times (0.81 - 0.25 + 1.28) = 3.10$	3.1 m3
	直壁内部充填 $0.90 \times 0.90 \times 3.14 / 4 \times 2.02 = 1.28$	
下層路盤工 RC40-0 t=15cm	$1.80 \times 1.80 = 3.24$	3.2 m2
表層工 t=10cm 改良土	$1.80 \times 1.80 = 3.24$	3.2 m2

工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
人孔撤去復旧工 (既No. 801-1)		
撤去・復旧工 鉄蓋	$\phi 600\text{mm}$ 、 $H= 110\text{ mm}$ N = 1	1 個
調整リング	内径 $\phi 600\text{mm}$ 、外径 $\phi 820\text{mm}$ (推定)、 $H= 340\text{ mm}$ N = 1	1 個
斜壁	$\phi 600 \times 900\text{ mm}$ 、 $H= 300\text{ mm}$ 、平均外径 1150 mm N = 1	1 個
Co量 (調整リング)	$(0.82^2 \times \pi / 4 - 0.6^2 \times \pi / 4) \times 340\text{ mm} = 0.08$	0.08 m3
Co量 (斜壁)	$(1.15^2 \times \pi / 4 - 0.9^2 \times \pi / 4) \times 300\text{ mm} = 0.12$	0.12 m3
土工		
As切斷工 t=10cm	$1.80 \times 4 = 7.20$	7.2 m
掘削工	$1.80 \times 1.80 \times (0.75 - 0.10) = 2.11$	
	控除 (蓋+リング-舗装厚) $0.82 \times 0.82 \times 3.14 / 4 \times 0.35 = 0.18$	
	控除 (斜壁) $1.15 \times 1.15 \times 3.14 / 4 \times 0.30 = 0.31$	
	小計 = 1.61	1.6 m3
砕石埋戻し工	$1.80 \times 1.80 \times (0.75 - 0.15) + 0.21 = 2.15$	2.2 m3
	直壁内部充填 $0.90 \times 0.90 \times 3.14 / 4 \times 0.33 = 0.21$	
上層路盤工 t=11cm	$1.80 \times 1.80 = 3.24$	3.2 m2
As撤去工 t=10cm	$1.80 \times 1.80 - 0.60 \times 0.60 \times 3.14 / 4 = 2.96$	3.0 m2 (2.3 t/m3) 0.7 t/m3
As舗装工 t=4cm	$1.80 \times 1.80 = 3.24$	3.2 m2

工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
人孔撤去復旧工 (既No. 801-2)		
撤去・復旧工 鉄蓋	$\phi 600\text{mm}$ 、 $H= 110\text{ mm}$ N = 1	1 個
調整リング	内径 $\phi 600\text{mm}$ 、外径 $\phi 820\text{mm}$ (推定)、 $H= 50\text{ mm}$ N = 1	1 個
斜壁	$\phi 600 \times 900\text{ mm}$ 、 $H= 300\text{ mm}$ 、平均外径 1150 mm N = 1	1 個
Co量 (調整リング)	$(0.82^2 \times \pi / 4 - 0.6^2 \times \pi / 4) \times 50\text{ mm} = 0.01$	0.01 m3
Co量 (斜壁)	$(1.15^2 \times \pi / 4 - 0.9^2 \times \pi / 4) \times 300\text{ mm} = 0.12$	0.12 m3
土工		
As切断工 t=10cm	$1.80 \times 4 = 7.20$	7.2 m
掘削工	$1.80 \times 1.80 \times (0.46 - 0.10) = 1.17$	
	控除 (蓋+リング-舗装厚) $0.82 \times 0.82 \times 3.14 / 4 \times 0.06 = 0.03$	
	控除 (斜壁) $1.15 \times 1.15 \times 3.14 / 4 \times 0.30 = 0.31$	
	小計 = 0.83	0.8 m3
砕石埋戻し工	$1.80 \times 1.80 \times (0.46 - 0.15) + 0.41 = 1.41$	1.4 m3
	直壁内部充填 $0.90 \times 0.90 \times 3.14 / 4 \times 0.64 = 0.41$	
上層路盤工 t=11cm	$1.80 \times 1.80 = 3.24$	3.2 m2
As撤去工 t=10cm	$1.80 \times 1.80 - 0.60 \times 0.60 \times 3.14 / 4 = 2.96$	3.0 m3 (2.3 t/m3) 0.7 t/m3
As舗装工 t=4cm	$1.80 \times 1.80 = 3.24$	3.2 m2

工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
人孔撤去復旧工 (既No. 821-2)		
撤去・復旧工 鉄蓋	$\phi 600\text{mm}$ 、 $H= 110\text{ mm}$ N = 1	1 個
調整リング	内径 $\phi 600\text{mm}$ 、外径 $\phi 820\text{mm}$ (推定)、 $H= 240\text{ mm}$ N = 1	1 個
斜壁	$\phi 600 \times 900\text{ mm}$ 、 $H= 600\text{ mm}$ 、平均外径 1150 mm N = 1	1 個
Co量 (調整リング)	$(0.82^2 \times \pi / 4 - 0.6^2 \times \pi / 4) \times 240\text{ mm} = 0.06$	0.06 m ³
Co量 (斜壁)	$(1.15^2 \times \pi / 4 - 0.9^2 \times \pi / 4) \times 600\text{ mm} = 0.24$	0.24 m ³
土工		
As切断工 t=10cm	$1.80 + 1.55 \times 2 = 4.90$	4.9 m
掘削工	$1.80 \times 1.55 \times (0.95 - 0.10) = 2.37$	
	控除 (蓋+リング-舗装厚) $0.82 \times 0.82 \times 3.14 / 4 \times 0.25 = 0.13$	
	控除 (斜壁) $1.15 \times 1.15 \times 3.14 / 4 \times 0.60 = 0.62$	
	小計 = 1.62	1.6 m ³
砕石埋戻し工	$1.80 \times 1.55 \times (0.95 - 0.15) + 0.86 = 3.09$	3.1 m ³
	直壁内部充填 $0.90 \times 0.90 \times 3.14 / 4 \times 1.35 = 0.86$	
上層路盤工 t=11cm	$1.80 \times 1.55 = 2.79$	2.8 m ²
As撤去工 t=10cm	$1.80 \times 1.55 - 0.60 \times 0.60 \times 3.14 / 4 = 2.51$	2.5 m ³ (2.3 t/m ³) 0.6 t/m ³
As舗装工 t=4cm	$1.80 \times 1.55 = 2.79$	2.8 m ²

工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
人孔撤去復旧工 (布設替え範囲外)		
撤去・復旧工 鉄蓋	$\phi 600\text{mm}$ 、 $H=110\text{mm}$ $N = 6$	6 個
調整リング	内径 $\phi 600\text{mm}$ 、外径 $\phi 820\text{mm}$ (推定) $N = 6$	6 個
斜壁	$\phi 600 \times 900\text{mm}$ 、平均外径 1150mm $N = 6$	6 個
Co量 (調整リング)	$(0.82^2 \times \pi / 4 - 0.6^2 \times \pi / 4) \times H \times 6 = 0.25$	0.25 m ³
Co量 (調整リング)	$(1.15^2 \times \pi / 4 - 0.9^2 \times \pi / 4) \times H \times 6 = 1.20$	1.20 m ³
土工		
As切断工 t=10cm	$= 24.00$	24.0 m
掘削工	掘削範囲面積×深さ-控除 控除 (蓋+リング-舗装厚) $0.82 \times 0.82 \times 3.14 / 4 \times H$ 控除 (斜壁) $1.15 \times 1.15 \times 3.14 / 4 \times H$ 小計 $= 8.90$	8.9 m ³
碎石埋戻し工	掘削範囲面積×深さ-舗装分控除 + 直壁内部充填量 $= 15.50$	15.5 m ³
上層路盤工 t=11cm	掘削範囲面積 $= 11.80$	11.8 m ²
下層路盤工 t=15cm	掘削範囲面積 $= 5.80$	5.8 m ²
As撤去工 t=10cm	掘削範囲面積-蓋部分控除 $= 10.80$	10.8 m ² (2.3 t/m ³) 2.5 t/m ³
As舗装工 t=4cm	掘削範囲面積 $= 11.80$	11.8 m ²
表層工 改良土 t=10cm	掘削範囲面積 $= 5.80$	5.8 m ²

■布設替え箇所撤去MH ブロック高計算

MH番号	地盤高	流出高	流出管径	MH深さ	蓋厚	調整高	斜壁高	直壁高さ	直壁個数 0.6	直壁個数 0.3	底部残差 ※1
No.802-1	611.84	610.442	150	1.398	0.12	0.03	0.6	0.648	0	1	0.27
No.802-2	610.84	609.779	150	1.061	0.12	0.09	0.3	0.551	0	1	0.18
既No.804-1	611.12	610.198	150	0.922	0.12	0.03	0.3	0.472	0	1	0.1
既No.804-2	610.72	609.717	150	1.003	0.12	0.03	0.3	0.553	0	1	0.18
既No.804-3	610.43	609.326	150	1.104	0.12	0.11	0.3	0.574	0	1	0.2
No.815-1	610.08	608.793	200	1.287	0.12	0.11	0.3	0.757	1	0	0.06
既No.815-1	609.87	608.994	150	0.876	0.12	0.01	0.3	0.446	0	1	0.07
既No.815-2	609.64	608.453	150	1.187	0.12	0.01	0.3	0.757	1	0	0.08
既No.815-3	609.31	607.871	150	1.439	0.12	0.01	0.3	1.009	1	1	0.03
No.806-1	610.65	609.794	150	0.856	0.12	0.06	0.3	0.376	0	1	0
既No.806-2	610.38	609.261	150	1.119	0.12	0.11	0.3	0.589	0	1	0.21
既No.806-3	610.16	608.899	150	1.261	0.12	0.11	0.3	0.731	1	0	0.06
No.817-1	609.85	608.416	200	1.434	0.12	0.17	0.3	0.844	1	0	0.14
既No.817-1	609.73	608.785	150	0.945	0.12	0.07	0.3	0.455	0	1	0.08
既No.817-2	609.49	608.067	150	1.423	0.12	0.18	0.3	0.823	1	0	0.15
既No.817-3	609.12	607.617	150	1.503	0.12	0.05	0.3	1.033	1	1	0.06
既808-2	610.609	609.649	150	1.26	0.11	0.1	0.3	0.45	0	1	0.08
既808-3	610.167	609.227	150	1.24	0.11	0.1	0.3	0.43	0	1	0.06
既808-3	609.835	608.905	150	1.23	0.11	0.1	0.3	0.42	0	1	0.05
蓋撤去数											19
斜壁撤去数	φ 600 × 900 × 300										18
	φ 600 × 900 × 600										1

※1 MH深さより蓋・調整高・斜壁高・直壁高・流出管半径を減じた値を現場打ち側壁高とする。

MH番号	調整部 (m3)	斜壁・直壁重量(kg)	体積(m3)	底部体積 (m3)※2	合計	
No.802-1	0.01	419+244 × 1+374 × 0=	663	0.28	0.25	0.54
No.802-2	0.02	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.23	0.44
既No.804-1	0.01	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.21	0.41
既No.804-2	0.01	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.23	0.43
既No.804-3	0.03	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.23	0.45
No.815-1	0.03	220+244 × 0+374 × 1=	594	0.25	0.21	0.49
既No.815-1	0	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.2	0.39
既No.815-2	0	220+244 × 0+374 × 1=	594	0.25	0.2	0.45
既No.815-3	0	220+244 × 1+374 × 1=	838	0.35	0.19	0.54
No.806-1	0.01	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.19	0.39
既No.806-2	0.03	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.23	0.45
既No.806-3	0.03	220+244 × 0+374 × 1=	594	0.25	0.2	0.48
No.817-1	0.04	220+244 × 0+374 × 1=	594	0.25	0.23	0.52
既No.817-1	0.02	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.2	0.41
既No.817-2	0.04	220+244 × 0+374 × 1=	594	0.25	0.22	0.51
既No.817-3	0.01	220+244 × 1+374 × 1=	838	0.35	0.2	0.56
既808-2	0.02	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.2	0.41
既808-3	0.02	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.2	0.41
既808-3	0.02	220+244 × 1+374 × 0=	464	0.19	0.2	0.41
合計						8.69

布設替え路線外
布設替え路線外

※2 底部は内径φ900、外径φ1050の側壁および底板・インバート部の合計から流出管半径 × 1.05を減じた値とする。

■取壊し数量

路線番号	位置	規格	断面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)	摘要
①804	MHNo.804-2+46.63	RC 240×240	0.25	4	1	
②806	MHNo.806-2+32.23	RC 400×300	0.27	4	1.08	
	合計				2.1	

■布設延長

路線番号	位置	横断VS 延長(m)		接合樹 個数(個)		摘要
		300×300	400×400	300×300	300×600	
①804	MHNo.804-2+46.63		4			
②806	MHNo.806-2+32.23			4		
	合計		4	4	0	0

■インバート数量

路線番号	位置	計算式	数量(m ³)
①804	MHNo.804-2+46.63	$0.3 \times (0.05+0.06) \times 4$	0.13
②806	MHNo.806-2+32.23	$0.4 \times (0.05+0.1) \times 4$	0.24
	合計		0.37

■舗装切断数量

路線番号	位置	計算式	数量(m)
①804	MHNo.804-2+46.63	$0.30 \times 4 + (4-0.95) \times 2$	7.3
②806	MHNo.806-2+32.23	$0.30 \times 4 + (4-0.95) \times 2$	7.3
	合計		14.6

■舗装版撤去数量(t=10cm)

路線番号	位置	計算式	数量(m ²)
①804	MHNo.804-2+46.63	$0.30 \times 2 \times (4-0.95)$	1.83
②806	MHNo.806-2+32.23	$0.30 \times 2 \times (4-0.95)$	1.83
	合計		3.66

■掘削数量

路線番号	位置	計算式	数量(m ³)
①804	MHNo.804-2+46.63	$0.37 \times (4-0.95)$	1.13
②806	MHNo.806-2+32.23	$0.27 \times (4-0.95)$	0.82
	合計		1.95

■碎石埋戻し数量

路線番号	位置	計算式	数量(m ³)
①804	MHNo.804-2+46.63	$0.18 \times (4-0.95)$	0.55
②806	MHNo.806-2+32.23	$0.18 \times (4-0.95)$	0.55
	合計		1.1

■発生土埋戻し数量

路線番号	位置	計算式	数量(m ³)
①804	MHNo.804-2+46.63	$0.09 \times (4-0.95)$	0.27
②806	MHNo.806-2+32.23	$0.17 \times (4-0.95)$	0.52
	合計		0.79

■上層路盤工

路線番号	位置	計算式	数量(m ²)
①804	MHNo.804-2+46.63	$0.34 \times 2 \times (4-0.95)$	2.07
②806	MHNo.806-2+32.23	$0.34 \times 2 \times (4-0.95)$	2.07
	合計		4.14

■舗装復旧数量(t=4cm)

路線番号	位置	計算式	数量(m ²)
①804	MHNo.804-2+46.63	$0.34 \times 2 \times (4-0.95)$	2.07
②806	MHNo.806-2+32.23	$0.34 \times 2 \times (4-0.95)$	2.07
	合計		4.14

仮設ポンプ計算書

仮設区間	工事区間	本管 工事施工延長	施工日数 7.72m/日	供用施工日数 4.54m/日	本管ポンプ									樹用ポンプ									ポンプ台数						バッカー				
					P1		P2		P3		P4		P5		P6		P7		P8		P9		取付管用			本管用			Φ150	Φ200	Φ250	Φ300	Φ350
					φ50×0.75	φ50×0.75	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	φ50×0.4	台数計	日・台	供用日・台	台数計	日・台	供用日・台						
既No.801-2～No.813-1	No.801-1～No.801-1-1	20.00	2.59	4.4	既No.801-2	No.187													1	2.59	4.4	1	2.59	4.4	4.4								
既No.801-1～No.801-1	樹No.186	2.00	0.25	0.44		No.186													1	0.25	0.44	0	0	0	0								
No.802-2～No.813-1	802-2～813-1	34.06	4.41	7.5	No.802-2	No.168	No.169	No.170											3	13.23	22.5	1	4.41	7.5	7.5								
No.802-1～No.802-2	802-1～802-2	38.72	5.01	8.52	No.802-1	No.164	No.165	No.166	No.167										4	20.04	34.08	1	5.01	8.52	8.52								
既No.815-3～No.816-1	815-3-1～既815-3	32.91	4.26	7.24	既No.815-3	No.157	No.158	No.159	No.160	No.161	No.162								6	25.56	43.44	1	4.26	7.24	7.24								
既No.815-2～No.816-1	既815-2～既815-3	37.10	4.8	8.17	既No.815-2	No.152	No.153	No.154	No.155	No.156									5	24	40.85	1	4.8	8.17	8.17								
既No.815-1～No.815-3	既815-1～既815-2	38.96	5.04	8.58	既No.815-1	No.148	No.149	No.150	No.151										4	20.16	34.32	1	5.04	8.58	8.58								
既No.804-3～No.815-2	既804-3～既815-1	44.11	5.71	9.71	既No.804-3	No.144	No.145	No.146	No.147										4	22.84	38.84	1	5.71	9.71	9.71								
既No.804-2～No.815-1	既804-2～既804-3	28.91	3.74	6.36	既No.804-2	No.139	No.140	No.142	No.143										4	14.96	25.44	1	3.74	6.36	6.36								
既No.804-1～No.804-2	804-1～既804-2	41.00	5.31	9.03	既No.804-1	No.132	No.133	No.134	No.135	No.137	No.138								6	31.86	54.18	1	5.31	9.03	9.03								
既No.817-3～No.818-1	817-3-1～既817-3	33.00	4.27	7.26	既No.817-3	No.127	No.128	No.129	No.130										4	17.08	29.04	1	4.27	7.26	7.26								
既No.817-2～No.818-1	既817-3～既817-2	37.25	4.82	8.2	既No.817-2	No.122	No.123	No.124	No.125	No.126									5	24.1	41	1	4.82	8.2	8.2								
既No.817-1～No.817-3	既817-2～既817-1	37.82	4.89	8.33	既No.817-1	No.116	No.117	No.119	No.120	No.121									5	24.45	41.65	1	4.89	8.33	8.33								
既No.806-3～No.817-2	既817-1～既806-3	43.75	5.66	9.63	既No.806-3	No.113	No.114	No.115											3	16.98	28.89	1	5.66	9.63	9.63								
既No.806-2～No.817-1	既806-3～既806-2	29.56	3.82	6.51	既No.806-2	No.109	No.110	No.111	No.112										4	15.28	26.04	1	3.82	6.51	6.51								
No.806-1～No.806-2	既806-2～806-1	31.94	4.13	7.03	No.806-1	No.103	No.104	No.106	No.107	No.108									5	20.65	35.15	1	4.13	7.03	7.03								
既808-4～820-1	808-5-1～既808-4	30.00	3.88	6.6	既808-4	No51	No50	No49	No48	No47									5	19.4	33	1	3.88	6.6	6.6								
既808-3～808-5	既808-3～808-5	31.00	4.01	6.82	既808-3	No46	No45	No44	No43										4	16.04	27.28	1	4.01	6.82	6.82								
既808-2～808-5	808-3～既808-3	55.0	7.12	12.11	既808-2	No42	No41	No40	No39	No38	No37	No36							7	49.84	84.77	1	7.12	12.11	12.11								
																			計	379.31	645.31		83.47	142	142	0	0	0	0	0	0		

■サクシオンホース布設撤去延長 集計表

施工区間		設置個所	上流MH	既設MH間(m)	既設上流MHからの距離	圧送延長	吐出先	小計	
上流MH	下流MH								
No.801-1	No.813-1-1	本管 既No.801-2	既801-2	40.0	17.76	42.00	No.813-1	61.7	
		榑No.187		40.0		19.70			
No.既801-1	No.801-1	本管 なし		34.0	4.2	31.70	No.801-1	31.7	
		榑No.186							
No.既802-2	No.802-2-1	本管 既No.802-2	既802-2	38.1		40.10	No.813-1	106.5	
		榑No.168		38.1		6.35			8.30
		榑No.169		38.1		21.69			23.60
		榑No.170		38.1		32.5			34.50
No.既802-1	No.既802-2	本管 既No.802-1	既802-1	38.7		40.70	No.813-1	110.5	
		榑No.164		38.7		3.25			5.20
		榑No.165		38.7		9.9			11.90
		榑No.166		38.7		16.5			18.50
No.既815-3	No.815-3-1	本管 既No.815-3	既815-3	36.9		38.90	No.816-1	127.3	
		榑No.157		36.9		1.67			3.60
		榑No.158		36.9		3.47			5.40
		榑No.159		36.9		15.39			17.30
		榑No.160		36.9		17.92			19.90
No.既815-2	No.既815-3	本管 既No.815-2	既815-2	74.0		76.00	No.816-1	183.6	
		榑No.152		74.0		6.47			8.40
		榑No.153		74.0		8.92			10.90
		榑No.154		74.0		24.32			26.30
		榑No.155		74.0		24.92			26.90
		榑No.156		74.0		33.14			35.10
No.既815-1	No.既815-2	本管 既No.815-1	既815-1	16.1		18.10	No.815-1	109.6	
		榑No.148		16.1		4.04			6.00
		榑No.149		16.1		14.39			16.30
		榑No.150		16.1		31.29			33.20
		榑No.151		16.1		34.05			36.00
No.既804-3	No.既815-1	本管 既No.804-3	既804-3	72.1		74.00	No.815-2	167.3	
		榑No.144		72.1		5.92			7.90
		榑No.145		72.1		13.92			15.90
		榑No.146		72.1		21.47			23.40
		榑No.147		72.1		44.12			46.10
No.既804-2	No.既804-3	本管 既No.804-2	既804-2	57.0		59.00	No.815-1	122.0	
		榑No.144		57.0		1.17			3.10
		榑No.145		57.0		8.92			10.90
		榑No.146		57.0		18.82			20.80
		榑No.147		57.0		26.22			28.20
No.既804-1	No.804-2	本管 既No.804-1	既804-1	39.0		41.00	No.804-2	120.8	
		榑No.132		39.0		8.98			10.90
		榑No.133		39.0		8.98			10.90
		榑No.134		39.0		4.52			6.50
		榑No.135		39.0		5.42			7.40
		榑No.137		39.0		18.52			20.50
No.既817-3	No.817-3-1	本管 既No.817-3	既817-3	37.1		39.10	No.818-1	105.6	
		榑No.127		37.1		1.28			3.20
		榑No.128		37.1		9.9			11.90
		榑No.129		37.1		18.18			20.10
No.既817-2	No.既817-3	本管 既No.817-2	既817-2	74.2		76.20	No.818-1	170.4	
		榑No.122		74.2		1.32			3.30
		榑No.123		74.2		9.07			11.00
		榑No.124		74.2		16.30			18.30
		榑No.125		74.2		25.08			27.00
		榑No.126	74.2	32.62	34.60				

■サクシオンホース布設撤去延長 集計表

施工区間		設置個所	上流MH	既設MH間(m)	既設上流MHからの距離	圧送延長	吐出先	小計
上流MH	下流MH							
No.既817-1	No.既817-2	本管 既No.817-1	既817-1	42.2		44.20	No.817-3	136.3
		柵No.116		42.2	2.41	4.40	既817-1	
		柵No.117		42.2	7.51	9.50		
		柵No.119		42.2	16.17	18.10		
		柵No.120		42.2	23.82	25.80		
		柵No.121	42.2	32.35	34.30			
No.既806-3	No.既817-1	本管 既No.806-3	既806-3	52.9		54.90	No.817-2	99.5
		柵No.113		52.9	3.97	5.90	既806-3	
		柵No.114		52.9	9.59	11.50		
		柵No.115	52.9	25.24	27.20			
No.既806-2	No.既806-3	本管 既No.806-2	既806-2	59.9		61.90	No.817-1	108.3
		柵No.109		59.9	0.76	2.70	既806-2	
		柵No.110		59.9	2.11	4.10		
		柵No.111		59.9	16.15	18.10		
		柵No.112	59.9	19.54	21.50			
No.806-1	No.806-2	本管 No.806-1	806-1	56.8		58.80	No.806-1	128.1
		柵No.103		56.8	0.00	2.00	806-1	
		柵No.104		56.8	0.00	2.00		
		柵No.106		56.8	12.88	14.80		
		柵No.107		56.8	15.63	17.60		
		柵No.108	56.8	30.95	32.90			
No.既808-4	No.820-1	本管 No.808-5	既808-4	36.8		38.80	No.820-1	131.3
		柵No.51		36.8	29.25	31.20	既808-4	
		柵No.50		36.8	21.22	23.20		
		柵No.49		36.8	18.42	20.40		
		柵No.48		36.8	12.44	14.40		
		柵No.47	36.8	1.3	3.30			
No.既808-3	No.808-5	本管 No.808-5	既808-3	35.6		37.60	No.820-1	110.2
		柵No.46		35.6	29.25	31.20	既808-3	
		柵No.45		35.6	19.02	21.00		
		柵No.44		35.6	14.77	16.70		
		柵No.43		35.6	1.76	3.70		
					0.00			
No.既808-2	No.808-5	本管 No.808-4	既808-2	68.5		70.50	No.820-1	196.8
		柵No.42		68.5	35.79	37.70	808-5	
		柵No.41		68.5	24.70	26.70		
		柵No.40		68.5	19.30	21.30		
		柵No.39		68.5	9.79	11.70		
		柵No.38		68.5	4.91	6.90		
		柵No.37		68.5	0.00	2.00		
		柵No.38				20.00		
			0.00					

布設・撤去延長 2327.5
 最大延長 196.8