

1.管更生工

[illegible][illegible]

管更生工（反転・形成工法）数量計算書（1）

【既設管 $\phi 250$ 】

[illegible]

[illegible]

【既設管φ250】

路線 番号	マンホール			管 種 管 径	更 生 延 長	換気 工	水替 工	1日当り作業量																			本管更生工										供用 日数
	番 号	種 別	減長					反転 引込	硬化 形成	①洗浄 施工前	②調査 施工前	③前処理					④仮設 備設置	⑤反転・形成		⑥仮設 備撤去	⑦仕上			⑧洗浄 施工後	⑨調査 施工後	Σ④ ~⑦ /480分	準備 Σ① ~③	更生 Σ④ ~⑨	計 Σ① ~⑨								
												③前処理						⑤反転 引込	⑤硬化 形成		⑦仕上																
												突出除去 5箇所	モルタル除去 5箇所	木根除去 10箇所	浸入水 8箇所	計					本管口 切断	本管口 仕上	取付穿孔仕上														
																							1日							分割仮	分割本						
(NO)			(m)	(mm)	(m)	(日)	(日)	(m/日)	(m/日)	(日)	(日)	(日)	(日)	(日)	(分)	(分)	(分)	(分)	(分)	(分)	(分)	(分)	(分)	(日)	(日)	(日)	(日)	(日)	(日)								
6922	a7944	1 号	0.45	HP	28.07	1.87	1.87	245.00	79.30	0.05	0.09						55	55	170	40	40	68		120	216	0.05	0.09	1.59	0.14	1.73	1.87	3.16					
	a7945	1 号	0.45	250																																	
小 計					28.07	1.87	1.87																														
合 計					28.07	1.87	1.87																														

[illegible]

【既設管φ400】

路線 番号	マンホール			管 種	路 線 延 長	既設管土被り		自動 車荷 重	取付 管接 統	施 工 前 処 理				更 生 延 長	更 生 材 長	管 内 洗 浄 工	管 内 調 査 工	反転引抜 硬化形成 延 長	本 管 口 切 断 工	本 管 口 仕 上 工	取付管穿孔		仮設備 設置・ 撤去工	止水プラグ										足掛 金物 撤去 設置	イン パ ー ト 補 修 工		
	番 号	種 別	減長			管 径	延 長			上流側	平 均	突出 除去	モルタル 除去								木根 ハッキン 油脂 除去	浸 入 水		1日 施工	分割 施工	150	200	250	300	350	400	450	500			600	700
	上流側	上流側	上流側																																		
	下流側	下流側	下流側																																		
	(NO)		(m)																																		
7027	f780	□1400 *1100	0.55	HP	26.24	1.43	2.03	T-25	1		9		25.24	26.24	26.24	26.24	25.24	2	2	1		1	1									3					
	a7988	1号	0.45	400		2.62																												1	4		
7028	a7988	1号	0.45	HP	42.34	2.64	2.09	T-25					41.44	42.34	42.34	42.34	41.44	2	2		1	1									4	1					
	a7958	1号	0.45	400		1.53																											1	4			
7030	a7958	1号	0.45	HP	40.27	1.55	1.38	T-25	6		2		38.87	40.27	40.27	40.27	38.87	2	2		6	1	6								4	1					
	f794	□900 *1900	0.95	400		1.21																											1	4			
小 計					108.85				7		11		105.55	108.85	108.85	108.85	105.55	6	6	1	6	3	8								1	11 12	2				
合 計					108.85				7		11		105.55	108.85	108.85	108.85	105.55	6	6	1	6	3	8								1	11 12	2				

管更生工（反転・形成工法）工期算定表（1）

【既設管φ400】

路線 番号	マンホール			管 種 管 径	更 生 延 長	換 気 工	水 替 工	1日当り作業量		本管更生工																			供 用 日 数						
	番 号	種 別	減 長					反転 引込	硬化 形成	①洗浄 施工前	②調査 施工前	③前処理					④仮設 備設置	⑤反転・形成		⑥仮設 備撤去	⑦仕上			⑧洗浄 施工後	⑨調査 施工後	Σ④ ~⑦ /480分	準備	更生		計					
												上流側	上流側	上流側	突出除去 5箇所	モルタル除去 5箇所		木根除去 10箇所	浸入水 8箇所		計	反転 引込	硬化 形成				本管口 切断	本管口 仕上		取付穿孔仕上			Σ① ~③	Σ④ ~⑥	Σ① ~⑨
												下流側	下流側	下流側																1日	分割 板	分割 本	Σ① ~③	Σ④ ~⑥	Σ① ~⑨
												(NO)		(m)																(mm)	(m)	(日)	(日)	(m/日)	(m/日)
7027	f780	□1400 *1100	0.55	HP	25.24	2.32	2.32	201.90	62.10	0.05	0.08			0.90		0.90	55	60	195	40	60	96	53			0.05	0.08	1.16	1.03	1.29	2.32	3.92			
	a7988	1号	0.45	400																															
7028	a7988	1号	0.45	HP	41.44	1.57	1.57	248.60	90.40	0.07	0.14						55	80	220	40	60	96			0.07	0.14	1.15	0.21	1.36	1.57	2.65				
	a7958	1号	0.45	400																															
7030	a7958	1号	0.45	HP	38.87	2.40	2.40	266.50	91.00	0.07	0.13			0.20		0.20	55	70	205	40	60	96		120	216	0.07	0.13	1.80	0.40	2.00	2.40	4.06			
	f794	□900 *1900	0.95	400																															
小 計					105.55	6.29	6.29																					4.11	1.64	4.65	6.29	10.63			
合 計					105.55	6.29	6.29																					4.11	1.64	4.65	6.29	10.63			

管更生工（反転・形成工法）数量計算書（1）

【既設管φ500】

[illegible]

【既設管φ500】

[illegible]

管更生工（反転・形成工法）数量計算書（１）

【既設管φ700】

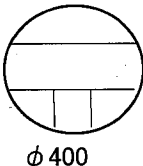
路線 番号	マンホール			管 種	路 線 延 長	既設管土被り		自動車 荷重	取 付 管 接 続	施 工 前 処 理				更 生 延 長	更 生 材 延 長	管 内 洗 浄 工	管 内 調 査 工	反転引抜 硬化形成 延 長	本 管 口 切 断 工	本 管 口 仕 上 工	取付管穿孔		仮設備 設置・ 撤去工	止水プラグ										足掛 金物 撤去 設置	インバー ト補修 工									
	番 号	種 別	減長			上流側	平 均			突出 除去	モルタル 除去	木根 パッキン 油脂 除去	浸 入 水								1日 施工	分割 施工		150	200	500 × 550	300	350	400	450	500	600	700											
	上流側	上流側	上流側	管 径		下流側	下流側			(箇所)	(箇所)	(箇所)	(箇所)								(箇所)	(m)		(m)	(m)	(m)	(箇所)	(箇所)	(箇所)	(箇所)	(回)	(個)	(個)			(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(本)	(箇所)
	下流側	下流側	下流側	(mm)		(m)	(m)			(箇所)	(箇所)	(箇所)	(箇所)								(m)	(m)		(m)	(m)	(箇所)	(箇所)	(箇所)	(箇所)	(回)	(個)	(個)	(個)			(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(本)	(箇所)
	(NO)		(m)																																									
7026	d781	3 号	0.75	HP	47.67	1.00	1.03	T-25	3			8		46.37	47.67	47.67	47.67	46.37	2	2		3	1	3									1	3	1									
	f780	□1400 *1100	0.55	700		1.05																																						
7031	f794	□900 *1900	0.95	HP	14.81	0.91	0.87	T-25	3			2		12.81	14.81	14.81	14.81	12.81	2	2		3	1	3																				
	e780	□2100 *1200	1.05	700		0.82																																						
6407	f781	□2100 *1200	0.60	HP	77.61	0.64	1.04	T-25	13			1		76.41	77.61	77.61	77.61	76.41	2	2		13	1	13					1	1		2		2	1									
	b786	2 号	0.60	700		1.43																																						
6408	b786	2 号	0.60	HP	36.97	1.43	1.58	T-25	4			2		35.62	36.97	36.97	36.97	35.62	2	2		4	1	4									1	9	1									
	c784	3 号	0.75	700		1.72																																						
小 計					177.06				23			13		171.21	177.06	177.06	177.06	171.21	8	8		23	4	23					1	3	2	2		2	9 14	3								
合 計					177.06				23			13		171.21	177.06	177.06	177.06	171.21	8	8		23	4	23					1	3	2	2		2	9 14	3								

【既設管φ700】

[illegible]

インバート補修工

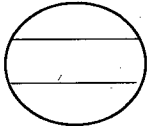
1箇所当り

項 目	計 算 式	数 量	日当り 作業量	実働 日数	供用 日数
3号人孔 (本管径700)	7026 路線 No.d781 流出管 $\phi 700$ インバート高 0.350 m 流入管 $\phi 700$ 底部高 0.220 m $\phi 700$ 流入管 $\phi 400$ 	1 箇所			1.69
コンクリート取壊し 無筋	人孔内空面積 $A = 1.50^2 \times \pi / 4 = 1.767 \text{ m}^2$ 全体 $1.767 \times 0.350 = 0.618$ 管控除 $0.700^2 \times \pi / 4 \times 1/2 \times 1.50 = -0.289$ 管控除 $0.400^2 \times \pi / 4 \times 1/2 \times 0.40 = -0.025$ 計 = 0.304	0.30 m3	m3/日 5.5	0.05	
Coガラ処分工 無筋		0.30 m3			
型枠工	流出管 $0.700 \times \pi \times 1/2 \times 1.50 = 1.649$ 流入管 $0.400 \times \pi \times 1/2 \times 0.40 = 0.251$ 計 = 1.900	1.90 m2			
インバート コンクリート工	コンクリート取壊し工と同等	0.30 m3	m3/日 4.0	0.08	
モルタル上塗り	配合1:2 厚2cm $1.767 - 0.700 \times 1.50 - 0.400 \times 0.40 + 0.700 \times \pi \times 1/2$ $\times 1.50 + 0.400 \times \pi \times 1/2 \times 0.40$	2.46 m ²	m2/日 3.0	0.82	
止 水 プ ラ グ	$\phi 400$ $\phi 700$	1 箇所 1 箇所			
日 数 計				0.95	1.61

単位施工量	インバートはつり	無筋	人力施工	5.5	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 VI-I-④-2
	コンクリート工	無筋	人力施工	4.0	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 I-14-①-56
	モルタル上塗り工	無筋	人力施工	3.0	m2/日	R7.下水道用設計標準歩掛 P67(A-2-3)表17-7 $1 \div 0.33 = 3.0 \text{ m2/日}$

インバート補修工

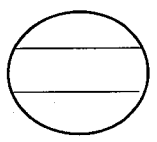
1箇所当り

項 目	計 算 式	数 量	日当り 作業量	実働 日数	供用 日数
1号人孔 (本管径400)	7028 路線 No.a7988 流出管 φ400 インバート高 0.200 m 流入管 φ400 底部高 0.170 m φ400  φ400	1 箇所			1.69
コンクリート取壊し 無筋	人孔内空面積 $A = 0.90^2 \times \pi / 4 = 0.636 \text{ m}^2$ 全体 $0.636 \times 0.200 = 0.127$ 管控除 $0.400^2 \times \pi / 4 \times 1/2 \times 0.90 = -0.057$ 計 = 0.070	0.07 m3	m3/日 5.5	0.01	
Coガラ処分工 無筋		0.07 m3			
型枠工	流出管 $0.400 \times \pi \times 1/2 \times 0.90 = 0.565$ 流入管 計 = 0.565	0.57 m2			
インバート コンクリート工	コンクリート取壊し工と同等	0.07 m3	m3/日 4.0	0.02	
モルタル上塗り	配合1:2 厚2cm $0.636 - 0.400 \times 0.90 + 0.400 \times \pi \times 1/2 \times 0.90$	0.84 m ²	m2/日 3.0	0.28	
止 水 プ ラ グ	φ150 φ400	1 箇所 1 箇所			
日 数 計				0.31	0.52

単位施工量	インパ－トはつり	無筋	人力施工	5.5	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 VI-I-④-2
	コンクリ－ト工	無筋	人力施工	4.0	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 I-14-①-56
	モルタル上塗り工	無筋	人力施工	3.0	m2/日	R7.下水道用設計標準歩掛 P67(A-2-3)表17-7 $1 \div 0.33 = 3.0 \text{m2/日}$

インバート補修工

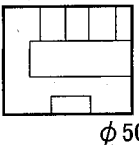
1箇所当り

項 目	計 算 式	数 量	日当り 作業量	実働 日数	供用 日数
1号人孔 (本管径400)	7030 路線 No.a7958 流出管 φ400 インバート高 0.200 m 流入管 φ400 底部高 0.170 m φ400  φ400	1 箇所			1.69
コンクリート取壊し 無筋	人孔内空面積 $A = 0.90^2 \times \pi / 4 = 0.636 \text{ m}^2$ 全体 $0.636 \times 0.200 = 0.127$ 管控除 $0.400^2 \times \pi / 4 \times 1/2 \times 0.90 = -0.057$ 計 = 0.070	0.07 m3	m3/日 5.5	0.01	
Coガラ処分工 無筋		0.07 m3			
型枠工	流出管 $0.400 \times \pi \times 1/2 \times 0.90 = 0.565$ 流入管 0.000 計 = 0.565	0.57 m2			
インバート コンクリート工	コンクリート取壊し工と同等	0.07 m3	m3/日 4.0	0.02	
モルタル上塗り	配合1:2 厚2cm $0.636 - 0.400 \times 0.90 + 0.400 \times \pi \times 1/2 \times 0.90$	0.84 m ²	m2/日 3.0	0.28	
止水プラグ	φ450 φ400	1 箇所 1 箇所			
日 数 計				0.31	0.52

単位施工量 インバートはつり 無筋 人力施工 5.5 m3/日 R7.土木工事標準積算基準書 VI-I-④-2
 コンクリート工 無筋 人力施工 4.0 m3/日 R7.土木工事標準積算基準書 I-14-①-56
 モルタル上塗り工 無筋 人力施工 3.0 m2/日 R7.下水道用設計標準歩掛 P67(A-2-3)表17-7 1÷0.33=3.0m2/日

インバート補修工

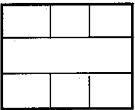
1箇所当り

項 目	計 算 式	数 量	日 当 り 作 業 量	実働 日 数	供用 日 数
□2100×1200 (本管径500)	7029 路線 No.e780 流出管 φ500 インバート高 0.350 m 流入管 φ700 底部高 0.220 m 流出管 φ500 	1 箇所			1.69
インバートはつり 無筋	人孔内空面積 A= 1.20 × 2.10 = 2.52 m ² 全体 2.520 × 0.350 = 0.882 管控除 0.500 ² × π/4 × 1/2 × 0.25 × 2 = -0.049 管控除 0.700 ² × π/4 × 1/2 × 1.825 = -0.351 管控除 0.500 ² × π/4 × 1/2 × 0.20 = -0.020 計= 0.462	0.46 m3	m3/日 5.5	0.08	
Coガラ処分工 無筋		0.46 m3			
型枠工	流出管 0.500 × π × 1/2 × 0.25 × 2 = 0.393 流入管 0.700 × π × 1/2 × 1.825 = 2.007 流出管 0.500 × π × 1/2 × 0.20 = 0.157 計= 2.557	2.56 m2			
インバートコンクリート工	コンクリート取壊し工と同等	0.46 m3	m3/日 4.0	0.12	
管周長 管周長 モルタル上塗り	φ500 0.50 × π × 1/2 = 0.785 φ700 0.70 × π × 1/2 = 1.100 配合1:2 厚2cm 2.520 -(0.500 × 0.25 × 2 + 0.700 × 1.825 + 0.500 × 0.20) +(0.785 × 0.25 × 2 + 1.100 × 1.825 + 0.785 × 0.20) = 3.450	3.45 m ²	m2/日 3.0	1.15	
止 水 プ ラ グ	φ700	1 箇所			
日 数 計				1.35	2.28

単位施工量	インバートはつり	無筋	人力施工	5.5	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 VI-I-④-2
	コンクリート工	無筋	人力施工	4.0	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 I-14-①-56
	モルタル上塗り工	無筋	人力施工	3.0	m2/日	R7.下水道用設計標準歩掛 P67(A-2-3)表17-7 1÷0.33=3.0m2/日

インバート補修工

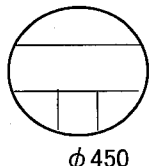
1箇所当り

項 目	計 算 式	数 量	日当り 作業量	実働 日数	供用 日数
□2100×1200 (本管径700)	6407 路線 No.f781 流出管 φ700 インバート高 0.350 m 流入管 φ500 流入管 φ400 流入管 φ350  φ400 φ700 φ500 *2 φ350	1 箇所			1.69
インバートはつり 無筋	人孔内空面積 A= 1.20 × 2.10 = 2.520 m ² 全体 2.520 × 0.350 = 0.882 管控除 0.700 ² × π/4 × 1/2 × 0.80 = -0.154 管控除 0.500 ² × π/4 × 1/2 × 0.40 × 2 = -0.079 管控除 0.400 ² × π/4 × 1/2 × 1.10 = -0.069 管控除 0.350 ² × π/4 × 1/2 × 0.30 = -0.014 計= 0.566	0.57 m3	m3/日 5.5	0.10	
Coガラ処分工 無筋		0.57 m3			
型枠工	流出管 0.700 × π × 1/2 × 0.80 = 0.880 流入管 0.500 × π × 1/2 × 0.40 × 2 = 0.628 流入管 0.400 × π × 1/2 × 1.10 = 0.691 流入管 0.350 × π × 1/2 × 0.30 = 0.165 計= 2.364	2.36 m2			
インバートコンクリート工	コンクリート取壊し工と同等	0.57 m3	m3/日 4.0	0.14	
管周長 管周長 管周長 管周長 モルタル上塗り	φ700 0.70 × π × 1/2 = 1.100 φ500 0.50 × π × 1/2 = 0.785 φ400 0.40 × π × 1/2 = 0.628 φ350 0.35 × π × 1/2 = 0.550 配合1:2 厚2cm 2.520 -(0.700 × 0.80 + 0.500 × 0.40 × 2 + 0.400 × 1.10 + 0.350 × 0.300)+(1.100 × 0.80 + 0.785 × 0.40 × 2 + 0.628 × 1.10 + 0.550 × 0.300) = 3.379	3.38 m ²	m2/日 3.0	1.13	
止 水 プ ラ グ	φ500 φ400 φ350	2 箇所 1 箇所 1 箇所			
日 数 計				1.37	2.32

単位施工量	インバートはつり	無筋	人力施工	5.5	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 VI-I-④-2
	コンクリート工	無筋	人力施工	4.0	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 I-14-①-56
	モルタル上塗り工	無筋	人力施工	3.0	m2/日	R7.下水道用設計標準歩掛 P67(A-2-3)表17-7 1÷0.33=3.0m2/日

インバート補修工

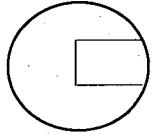
1箇所当り

項 目	計 算 式	数 量	日 当 り 作 業 量	実働 日数	供用 日数
2号人孔 (本管径700)	6408 路線 No.b786 流出管 $\phi 700$ インバート高 0.350 m 流入管 $\phi 700$ 底部高 0.220 m $\phi 700$ 流入管 $\phi 450$ 	1 箇所			1.69
コンクリート取壊し 無筋	人孔内空面積 $A = 1.20^2 \times \pi / 4 = 1.131 \text{ m}^2$ 全体 $1.131 \times 0.350 = 0.396$ 管控除 $0.700^2 \times \pi / 4 \times 1/2 \times 1.20 = -0.231$ 管控除 $0.450^2 \times \pi / 4 \times 1/2 \times 0.25 = -0.020$ 計 = 0.145	0.15 m3	m3/日 5.5	0.03	
Coガラ処分工 無筋		0.15 m3			
型枠工	流出管 $0.700 \times \pi \times 1/2 \times 1.20 = 1.319$ 流入管 流入管 $0.450 \times \pi \times 1/2 \times 0.25 = 0.177$ 計 = 1.496	1.50 m2			
インバート コンクリート工	コンクリート取壊し工と同等	0.15 m3	m3/日 4.0	0.04	
モルタル上塗り	配合1:2 厚2cm $1.131 - (0.700 \times 1.20 + 0.450 \times 0.25) + (0.700 \times \pi \times 1/2 \times 1.20 + 0.450 \times \pi \times 1/2 \times 0.25)$	1.67 m ²	m2/日 3.0	0.56	
止水プラグ	$\phi 450$ $\phi 700$	1 箇所 1 箇所			
日 数 計				0.63	1.06

単位施工量	インバートはつり	無筋	人力施工	5.5	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 VI-I-④-2
	コンクリート工	無筋	人力施工	4.0	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 I-14-①-56
	モルタル上塗り工	無筋	人力施工	3.0	m2/日	R7.下水道用設計標準歩掛 P67(A-2-3)表17-7 $1 \div 0.33 = 3.0 \text{ m2/日}$

インバート補修工

1箇所当り

項 目	計 算 式	数 量	日当り 作業量	実働 日数	供用 日数
1号人孔 (本管径250)	6922 路線 No.a7944 流出管 $\phi 250$ インバート高 0.125 m $\phi 250$ 底部高 0.170 m  $\phi 250$	1 箇所			1.69
コンクリート取壊し 無筋	人孔内空面積 $A = 0.90^2 \times \pi / 4 = 0.636 \text{ m}^2$ 全体 $0.636 \times 0.125 = 0.080$ 管控除 $0.250^2 \times \pi / 4 \times 1/2 \times 0.45 = -0.011$ 0.000 計 = 0.069	0.07 m3	m3/日 5.5	0.01	
Coガラ処分工 無筋		0.07 m3			
型枠工	流出管 $0.250 \times \pi \times 1/2 \times 0.45 = 0.177$ 0.000 計 = 0.177	0.18 m2			
インバート コンクリート工	コンクリート取壊し工と同等	0.07 m3	m3/日 4.0	0.02	
モルタル上塗り	配合1:2 厚2cm $0.636 - 0.250 \times 0.45 + 0.250 \times \pi \times 1/2 \times 0.45$	0.70 m ²	m2/日 3.0	0.23	
止水プラグ		箇所			
日 数 計				0.26	0.44

単位施工量	インバートはつり	無筋	人力施工	5.5	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 VI-I-④-2
	コンクリート工	無筋	人力施工	4.0	m3/日	R7.土木工事標準積算基準書 I-14-①-56
	モルタル上塗り工	無筋	人力施工	3.0	m2/日	R7.下水道用設計標準歩掛 P67(A-2-3)表17-7 $1 \div 0.33 = 3.0 \text{ m2/日}$

下水道管きょ清掃土砂処分量

管径	延長	土砂率	閉塞断面積	清掃延長	清掃土砂量
(mm)	(m)	(%)	(m2)	(m)	(m3)
250	28.97	5	0.00092	28.97	0.03
400	108.85	5	0.00235	108.85	0.26
500	132.78	5	0.00367	132.78	0.49
700	177.06	5	0.00719	177.06	1.27
計				447.66	2.05
				容積減少率	75%
				処分土砂量	1.54

止水プラグ損料日数

本管ライニング時(供用日 取付管、上流側)

管径	路線	実日数 (日)	供用日数 (日)	止水プラグ(日)										
			1.69	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	φ 350	φ 400	φ 450	φ 500	φ 600	φ 700	500×550
φ 250	6922	1.73	2.92	2.92										
φ 400	7027	1.29	2.18	2.18					2.18				2.18	
φ 400	7028	1.36	2.30	2.30					2.30					
φ 400	7030	2.00	3.38	3.38					3.38	3.38				
φ 500	7029	2.54	4.29	4.29									4.29	
φ 500	7033	2.30	3.89	3.89									3.89	
φ 700	7026	1.81	3.06	3.06					3.06				3.06	
φ 700	7031	1.51	2.55	2.55					2.55	2.55				
φ 700	6407	3.22	5.44	5.44				5.44	5.44		5.44			
φ 700	6408	1.84	3.11	3.11						3.11			3.11	
合計				33.12				5.44	18.91	9.04	5.44		16.53	

止水プラグ損料日数

既設管内調査時(準備工供用日 取付管、上流側)

管径	路線	実日数 (日)	供用日数 (日)	止水プラグ(日)										
			1.69	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	φ 350	φ 400	φ 450	φ 500	φ 600	φ 700	500×550
φ 250	6922	0.14	0.24	0.24										
φ 400	7027	1.03	1.74	1.74					1.74				1.74	
φ 400	7028	0.21	0.35	0.35					0.35					
φ 400	7030	0.40	0.68	0.68					0.68	0.68				
φ 500	7029	0.34	0.57	0.57									0.57	
φ 500	7033	0.34	0.57	0.57									0.57	
φ 700	7026	1.03	1.74	1.74					1.74				1.74	
φ 700	7031	0.26	0.44	0.44					0.44	0.44				
φ 700	6407	0.49	0.83	0.83				0.83	0.83		0.83			
φ 700	6408	0.38	0.64	0.64						0.64			0.64	
合計				7.80				0.83	5.78	1.76	0.83		5.26	

止水プラグ損料日数

人孔補修時(インバート供用日 上流側)

管径	路線	実日数 (日)	供用日数 (日)	止水プラグ(日)										
			1.69	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	φ 350	φ 400	φ 450	φ 500	φ 600	φ 700	500×550
φ 250	6922	0.26	0.44											
φ 400	7027													
φ 400	7028	0.31	0.52	0.52					0.52					
φ 400	7030	0.31	0.52						0.52	0.52				
φ 500	7029	1.35	2.28										2.28	
φ 500	7033													
φ 700	7026	0.95	1.61						1.61				1.61	
φ 700	7031													
φ 700	6407	1.37	2.32					2.32	2.32		2.32			
φ 700	6408	0.63	1.06							1.06			1.06	
合計				0.52				2.32	4.97	1.58	2.32		4.95	

交通誘導員日数

管径	路線	準備工 (日)	更生工 (日)	人孔補修工 (日)	交通誘導員A(人)			交通誘導員B(人)		
					準備工	更生工	3人/日	準備工	更生工	3人/日
φ250	6922	0.14	1.73	0.26				0.14	1.73	0.26
φ400	7027	1.03	1.29					3	6	3
φ400	7028	0.21	1.36	0.31				6	6	
φ400	7030	0.40	2.00	0.31				3	6	3
φ500	7029	0.34	2.54	1.35				3	9	6
φ500	7033	0.34	2.30					3	9	
φ700	7026	1.03	1.81	0.95				6	6	3
φ700	7031	0.26	1.51					3	6	
φ700	6407	0.49	3.22	1.37				3	12	6
φ700	6408	0.38	1.84	0.63				3	6	3
合計								36	72	27

交通誘導員

既設マンホール機器取外し・再取り付け工 2人

既設マンホール水流管理用ステンレス板取外し復旧工 2人

既設ネットフェンス撤去・復旧工 2人

合計 6人