

工 種			管 渠 工 (リブ付き管 径200mm)						
路 線 番 号									
種 別	細 別		規 格	単位	全 体	補 助	単 独	摘 要	
路 線 延 長			m	201.55	151.55	50.00			
土 工	舗 装 切 断 (As)		m				舗装工で計上		
	舗 装 切 断 (Co)		m				舗装工で計上		
	舗 装 取 壊 (As)		m <sup>2</sup>				As t=10cm		
				201.55	151.55	50.00	As t=5cm		
	舗 装 取 壊 (Co)		m <sup>2</sup>						
	掘 削	人 力		m <sup>3</sup>					
		機 械	バックホウ 0.10	m <sup>3</sup>					
			バックホウ 0.20	m <sup>3</sup>	390.55	317.74	72.81		
			岩魂・玉石切崩し		m <sup>3</sup>				人力土工
	埋 戻 し	人 力		m <sup>3</sup>					
		機 械	バックホウ 0.10	m <sup>3</sup>					
			バックホウ 0.20	m <sup>3</sup>	292.33	243.89	48.44		
	埋戻し土	再生クラッ シャーラン	人 力	m <sup>3</sup>					
			バックホウ 0.10	m <sup>3</sup>					
			バックホウ 0.20	m <sup>3</sup>					
	搬入土		変化率考慮		m <sup>3</sup>				
残 土 処 分			m <sup>3</sup>	246.78	208.41	38.37			
残 塊 処 分			m <sup>3</sup>	10.11	7.61	2.50	As		
							Co		
管 布 設 工	管 体 延 長		φ 200R	m	192.63	143.98	48.65		
			φ 200	m					
	再 生 砕 石 基 礎 工		厚=100	m <sup>3</sup>	14.92	11.27	3.65		
	管 材 料	ゴム輪受口 片受直管	φ 200	本					
			φ 200R	本	44	32	12		
		ブレーン エンド直 管	φ 200	本					
			φ 200R	本	6	5	1		
		ゴム輪受口 カラー	φ 200R	個	2	2			
			φ 200	個					
		可とう性 人孔継手	φ 200R	個	15	12	3	マンホール工で計上	
			φ 200	個				マンホール工で計上	
	自在曲管		φ 200	個					
	土 留 工	アルミ製 矢 板		H=1.50m	m				
				H=2.00m	m	50.00		50.00	
				H=2.50m	m	94.15	94.15		
				H=3.00m	m	57.40	57.40		
H=3.50m				m					
軽量(アルミ製) 支 保 工		1段設置	m	125.40	75.40	50.00			
		2段設置	m	76.15	76.15				
舗 装 仮 復 旧 工	仮 復 旧 工		再生密粒度 As t=3cm 路 盤 工	m <sup>2</sup>	201.55	151.55	50.00	表層 t=3cm	
			再生密粒度 As t=5cm 路 盤 工	m <sup>2</sup>	201.55	151.55	50.00	路盤 t=37cm	
			再生密粒度 As t=5cm 路 盤 工	m <sup>2</sup>				表層 t=5cm	
			再生密粒度 As t=5cm 路 盤 工	m <sup>2</sup>				路盤 t=55cm	

管渠土工数量計算書

補助事業

路線番号	人孔番号	管径 mm	掘削延長	掘削深さ	平均掘削深 C m	舗装厚	掘削高 E m	掘削幅 F m	掘削土量 G m³	掘削機械 バックホウ容量	砕石基礎高 I m	舗装復旧厚 J m	埋戻し高 K m	埋戻し土量 L m³	残土量 P m³	埋戻し土量		人力土工		参考掘削深 -m	備考	
						良質土 流用 N m³										再生 砕石 O m³	切崩し 深さ R m	切崩し 量 S m³				
			A m	B m	D m	既設舗装	岩魂・玉石															
																						1
																						1
																						1
																						1
																						1
																						1
																						1
15A9-a	M8 M54	φ 200R	5.50	2.486 2.528	2.507	0.050	2.457	1.000	13.51	0.20	0.100	0.400	2.007	10.83	13.51		10.83					1
15A9-a	M54 M55	φ 200R	16.50	2.508 2.615	2.562	0.050	2.512	1.000	41.45	0.20	0.100	0.400	2.062	33.41	41.45		33.41					1
15A9-a	M55 M56	φ 200R	18.50	2.595 2.652	2.624	0.050	2.574	1.000	47.62	0.20	0.100	0.400	2.124	38.60	9.02		38.60					1
																						1
15A9-S2	M8 M8-2	φ 200R	11.50	2.450 2.222	2.336	0.050	2.286	1.000	26.29	0.20	0.100	0.400	1.836	20.68	5.61		20.68					1
																						1
																						1
合 計			52.00						128.87					103.52	69.59		103.52					
	掘 削 工		128.87 m3	埋 戻 工		C-D	A×E×F		埋戻工(再生クッシャーラン)		C-I-J埋戻砕石	A×F×K		L÷0.9(普通土)	A×F×砕石厚		A×F×R		※岩魂・玉石層地表より-0.0m以下			
	人 力			人 力			人 力		人 力													
	機械バックホウ0.10			機械バックホウ0.10			機械バックホウ0.10		機械バックホウ0.10													
	機械バックホウ0.20			機械バックホウ0.20			機械バックホウ0.20		機械バックホウ0.20													
	機械バックホウ0.35			機械バックホウ0.35			機械バックホウ0.35		機械バックホウ0.35													
				103.52 m3					103.52 m3								1:普通掘削 2:切崩し土工					

土留工数量計算書

補助事業

路 線 番 号	人 孔 番 号	路 線 延 長	掘 削 深				1 スパン 当り 土 留 工 別 施 工 長								土 留 工						支 保 工			備  考
			下  流	上  流	平  均	H <sub>1</sub> -H <sub>2</sub>     H=	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>1</sub>  m	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>2</sub>  m	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>3</sub>  m	矢 板 施 工 長  L <sub>4</sub>  m	素 掘 り (H=1.00)  0.50～1.00 (m)	ア ル ミ 製 矢 板						1 段  1.00～2.00 (m)	2 段  2.00～3.50 (m)	3 段  3.50～3.80 (m)	
															H=1.50	H=2.00	H=2.50	H=3.00	H=3.50	H=4.00				
															1.00～1.30 (m)	1.30～1.80 (m)	1.80～2.30 (m)	2.30～2.80 (m)	2.80～3.30 (m)	3.30～3.80 (m)				
L m	H <sub>1</sub> m	H <sub>2</sub> m	H m	h m	m	L <sub>1</sub> m	m	L <sub>2</sub> m	m	L <sub>3</sub> m	m	L <sub>4</sub> m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m
	-----																							
	-----																							
	-----																							
	-----																							
	-----																							
	-----																							
	-----																							
15A9 -a	M8 M54	5.50	2.486	2.528	2.507	0.042	3.00	5.50	3.50		4.00		4.50					5.50				5.50		
15A9 -a	M54 M55	16.50	2.508	2.615	2.562	0.107	3.00	16.50	3.50		4.00		4.50					16.50				16.50		
15A9 -a	M55 M56	18.50	2.595	2.652	2.624	0.057	3.00	18.50	3.50		4.00		4.50					18.50				18.50		
	-----																							
15A9 -S2	M8 M8-2	11.50	2.450	2.222	2.336	0.228	2.50	3.93	3.00	7.57	3.50		4.00				3.93	7.57 11.50				11.50 11.50		
	-----																							
	-----																							
	-----																							
	-----																							
合 計		52.00																7.57 52.00				11.50 52.00		

( 参考数値 )

※矢板値入長は20cmと考える。

管渠数量計算書

補助事業

路 線 番 号	人 孔 番 号	人 孔 形 状	管 渠 呼 び 径 mm	人 孔 間 距 離	管 渠 減 長 による 継 手	埋 設 管 渠					人 孔 に よ る 基 礎 減 長	再 生 砕 石 基 礎 工			マン ホ ール 防 護 工		可 とう 性 継 手		受 け ロ カ ラー	自 在 曲 管	備 考
						管 体 延 長	埋 ゴ ム 輪 受 口 L=4.0m	設 片 受 け 直 管 L=4.0m	継 ぎ 手			基 礎 延 長	基 礎 断 面	再 生 砕 石 量							
									上 流	下 流											
									L=0.5m						標準部 ヶ所	副管部 下流ヶ所	下流 ヶ所	上流 ヶ所			
				A m	B m	C m	D 本	E m	F 本	G 本		H m	I m <sup>2</sup>	J m <sup>3</sup>					個	個	
15A9 -a	M8 M54	組立2号 組立1号	φ 200R	5.50	1.050	4.450	1	0.450			1.225	4.275	0.100	0.43			1	1			
15A9 -a	M54 M55	組立1号 組立1号	φ 200R	16.50	0.900	15.600	3	3.600			1.050	15.450	0.100	1.55			1	1			
15A9 -a	M55 M56	組立1号 組立1号	φ 200R	18.50	0.900	17.600	4	1.600			1.050	17.450	0.100	1.75			1	1			
15A9 -S2	M8 M8-2	組立2号 塩ビKT	φ 200R	11.50	0.940	10.560	2	2.560			0.700	10.800	0.063	0.68		1			1		
合 計				52.00	3.790	48.210	10	8.210			4.025	47.975		4.41		1	6	1			

管体延長 φ 200R 48.210 m		A-B		Σ E ÷ 4.0 = 本		A-G		H × I		掘削幅 × 砂基礎高 - 管渠外径断面		直管接続カラー	
				Σ E ÷ 4.0 = 3 本									
片受け直管 φ 200R 10 本		ブレンエンド直管 φ 200R 3 本								φ 200R 用 6 個		1 個	

舗 装 数 量 計 算 書												その1-4
補助事業												
路 線 番 号	人 孔 番 号	人 孔 間 距 離	掘 削 幅	舗 装 種 別	切 断 工	取 壊 し 工	ガ ラ 処 分	路 盤 工		表 層 工		備 考
		L	B		L×2	L×B	L×B×t	仮 復 旧	本 復 旧	仮 復 旧	本 復 旧	
		(m)	(m)		(m)	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>3</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	
15A9-a	M8 M54	5.50	1.00	アスファルト(1)	11.00	5.50	0.28	5.50		5.50		
15A9-a	M54 M55	16.50	1.00	アスファルト(1)	33.00	16.50	0.83	16.50		16.50		
15A9-a	M55 M56	18.50	1.00	アスファルト(1)	37.00	18.50	0.93	18.50		18.50		
15A9-S2	M8 M8-2	11.50	1.00	アスファルト(1)	23.00	11.50	0.58	11.50		11.50		
合 計		52.00			104.00	52.00	2.62	52.00		52.00		

アスファルト(1)			
切 断 工	t=5cm	104.00	m
取 壊 し 面 積	t=5cm	52.00	m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量	t=5cm	2.62	m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)	t=37cm	52.00	m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)	t=3cm	52.00	m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>

舗装無し			
切 断 工			m
取 壊 し 面 積			m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量			m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>

コンクリート(1)			
切 断 工	t=10cm		m
取 壊 し 面 積	t=10cm		m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量	t=10cm		m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)	t=3cm		m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>

路線番号	人孔番号	管径mm	掘削延長	掘削深さ	平均掘削深Cm	舗装厚 既設舗装	掘削高Em	掘削幅Fm	掘削土量Gm <sup>3</sup>	掘削機械バックホウ容量	砕石基礎高Im	舗装復旧厚Jm	埋戻し高Km	埋戻し土量Lm <sup>3</sup>	残土量Pm <sup>3</sup>	埋戻し土量		人力土工		参考掘削深-m	備考	
			A m	B m		C m										D m	E m	F m	G m <sup>3</sup>			I m
																						1
																						1
																						1
																						1
																						1
15A5	M17 M18	φ 200R	62.60	1.599 2.006	1.803	0.050	1.753	1.000	109.74	0.20	0.100	0.400	1.303	79.23	109.74		79.23					1
																						1
																						1
15A6-a	M17 M17-1	φ 200R	5.40	2.644 2.537	2.591	0.050	2.541	1.000	13.72	0.20	0.100	0.400	2.091	11.09	13.72		11.09					1
15A6-a	M17-1 M58	φ 200R	18.75	2.517 2.043	2.280	0.050	2.230	1.000	41.81	0.20	0.100	0.400	1.780	32.68	9.13		32.68					1
15A6-a	M58 M59	φ 200R	3.70	2.023 1.924	1.974	0.050	1.924	1.000	7.12	0.20	0.100	0.400	1.474	5.32	1.80		5.32					1
15A6-a	M59 +9.10	φ 200R	9.10	1.924 1.798	1.861	0.050	1.811	1.000	16.48	0.20	0.100	0.400	1.361	12.05	4.43		12.05					1
																						1
																						1
																						1
合 計			99.55						188.87					140.37	138.82		140.37					
掘 削 工			埋 戻 工			C-D			A×E×F			埋戻工(再生クラッシャーラン)			A×F×K			A×F×R			※岩魂・玉石層地表より-0.0m以下	
人 力			人 力															A×F×普通土			1:普通掘削 2:切崩し土工	
機械バックホφ0.10			機械バックホφ0.10															A×F×碎石厚				
機械バックホφ0.20			機械バックホφ0.20															L÷0.9(普通土)				
機械バックホφ0.35			機械バックホφ0.35																			

# 土留工数量計算書

補助事業

路線 番号	人 孔 番 号	路線 延長	掘 削 深					1スパン当り土留工別施工長								土 留 工							支 保 工			備  考
			下  流	上  流	平  均	H <sub>1</sub> -H <sub>2</sub>	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>1</sub>	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>2</sub>	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>3</sub>	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>4</sub>	素掘り (H=1.00)  0.50～1.00 (m)	アルミ製矢板						1 段	2 段	3 段		
																H=1.50	H=2.00	H=2.50	H=3.00	H=3.50	H=4.00					
																1.00～1.30 (m)	1.30～1.80 (m)	1.80～2.30 (m)	2.30～2.80 (m)	2.80～3.30 (m)	3.30～3.80 (m)					
m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m		
15A5	M17 M18	62.60	1.599	2.006	1.803	0.407	2.00	30.91	2.50	31.69	3.00		3.50				62.60					62.60				
15A6	M17																									
-a	M17-1	5.40	2.644	2.537	2.591	0.107	3.00	5.40	3.50		4.00		4.50					5.40					5.40			
15A6	M17-1																									
-a	M58	18.75	2.517	2.043	2.280	0.474	2.50	10.16	3.00	8.59	3.50		4.00				18.75					18.75				
15A6	M58																									
-a	M59	3.70	2.023	1.924	1.974	0.099	2.50	3.70	3.00		3.50		4.00					3.70				3.70				
15A6	M59																									
-a	+9.10	9.10	1.924	1.798	1.861	0.126	2.00	0.14	2.50	8.96	3.00		3.50					8.96				9.10				
合 計		99.55																94.15	5.40			75.40	24.15			

( 参考数値 )

※矢板値入長は20cmと考える。

## 管 渠 数 量 計 算 書

補助事業

路 線 番 号	人 孔 番 号	人 孔 形 状	管 渠 呼 び 径 mm	人 孔 間 距 離  A m	管 渠 減 長  B m	管 体 延 長  C m	埋 設 管 渠				人 孔 に よ る 基 礎 減 長  G m	再 生 砕 石 基 礎 工			防 護 工		可 と う 性 継 手		受 け 口 カ ラ ー  個	自 在 曲 管  個	備 考	
							ゴ ム 輪 受 口  L=4.0m D 本	ブ レ ー ン エ ン ド 直 管  L=4.0m E m	継 ぎ 手  マ ン ホ ー ル			基 礎 延 長  H m	基 礎 断 面  I m <sup>2</sup>	再 生 砕 石 量  J m <sup>3</sup>	マ ン ホ ー ル  標 準 部 ヶ 所	副 管 部 下 流 ヶ 所	下 流 ヶ 所	上 流 ヶ 所				
									上 流	下 流												
																						L=0.5m F 本 本
15A5	M17 M18	組立1号 組立1号	φ 200R	62.60	0.900	61.700	15	1.700			1.050	61.550	0.063	3.88		1		1				
15A6 -a	M17 M17-1	組立1号 組立1号	φ 200R	5.40	0.900	4.500	1	0.500			1.050	4.350	0.100	0.44			1	1				
15A6 -a	M17-1 M58	組立1号 組立1号	φ 200R	18.75	0.900	17.850	4	1.850			1.050	17.700	0.100	1.77			1	1				
15A6 -a	M58 M59	組立1号 塩ビ75L	φ 200R	3.70	0.830	2.870		2.870			0.525	3.175	0.063	0.20			1		1			
15A6 -a	M59 +9.10	塩ビ75L 無し	φ 200R	9.10	0.250	8.850	2	0.850				9.100	0.063	0.57								
合 計				99.55	3.780	95.770	22	7.770			3.675	95.875		6.86		1		6		1		

管体延長 φ 200R 95.770 m

A-B  
 $\Sigma E \div 4.0 =$  本  
 $\Sigma E \div 4.0 =$  2 本  
 片受け直管 φ 200R 22 本

A-G  
 プレーンエン  
 ト直管 φ 200R 2 本

H×I  
 掘削幅×砂基礎高—管渠外径断面  
 φ 200R 用 6 個 1 個

直管接続カラー



舗 装 数 量 計 算 書												その1-4
補助事業												
路 線 番 号	人 孔 番 号	人 孔 間 距 離	掘 削 幅	舗 装 種 別	切 断 工	取 壊 し 工	ガ ラ 処 分	路 盤 工		表 層 工		備 考
		L (m)	B (m)		L×2 (m)	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B×t (m <sup>3</sup> )	仮 復 旧	本 復 旧	仮 復 旧	本 復 旧	
								L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	
15A5	M17											
	M18	62.60	1.00	アスファルト(1)	125.20	62.60	3.13	62.60		62.60		
15A6	M17											
-a	M17-1	5.40	1.00	アスファルト(1)	10.80	5.40	0.27	5.40		5.40		
15A6	M17-1											
-a	M58	18.75	1.00	アスファルト(1)	37.50	18.75	0.94	18.75		18.75		
15A6	M58											
-a	M59	3.70	1.00	アスファルト(1)	7.40	3.70	0.19	3.70		3.70		
15A6	M59											
-a	+9.10	9.10	1.00	アスファルト(1)	18.20	9.10	0.46	9.10		9.10		
合 計		99.55			199.10	99.55	4.99	99.55		99.55		

アスファルト(1)			
切 断 工	t=5cm	199.10	m
取 壊 し 面 積	t=5cm	99.55	m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量	t=5cm	4.99	m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)	t=37cm	99.55	m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)	t=3cm	99.55	m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>

舗装無し			
切 断 工			m
取 壊 し 面 積			m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量			m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>

コンクリート(1)			
切 断 工	t=10cm		m
取 壊 し 面 積	t=10cm		m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量	t=10cm		m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)	t=3cm		m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>



土留工数量計算書

単独事業

路 線 番 号	人 孔 番 号	路 線 延 長	掘 削 深				1 スパン 当り 土 留 工 別 施 工 長								土 留 工						支 保 工			備  考	
			下  流	上  流	平  均	H <sub>1</sub> -H <sub>2</sub>     H=	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>1</sub>	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>2</sub>	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>3</sub>	矢 板 長  H=	矢 板 施 工 長  L <sub>4</sub>	素 掘 り (H=1.00)  0.50～1.00 (m)	ア ル ミ 製 矢 板						1 段  1.00～2.00 (m)	2 段  2.00～3.50 (m)		3 段  3.50～3.80 (m)
																H=1.50	H=2.00	H=2.50	H=3.00	H=3.50	H=4.00				
																1.00～1.30 (m)	1.30～1.80 (m)	1.80～2.30 (m)	2.30～2.80 (m)	2.80～3.30 (m)	3.30～3.80 (m)				
L m	H <sub>1</sub> m	H <sub>2</sub> m	H m	h m	m	L <sub>1</sub> m	m	L <sub>2</sub> m	m	L <sub>3</sub> m	m	L <sub>4</sub> m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	
	-----																								
15A9 -a	M56 ----- M57	17.00	1.318	1.403	1.361	0.085	2.00	17.00	2.50		3.00		3.50				17.00 17.00					17.00			
	-----																								
	-----																								
	-----																								
	-----																								
	-----																								
	-----																								
	-----																								
	-----																								
	-----																								
15A6 -a	+9.10 ----- M60	33.00	1.798	1.363	1.581	0.435	2.00	33.00	2.50		3.00		3.50				33.00					33.00			
	-----																								
	-----																								
	-----																								
	-----																								
合 計		50.00															50.00					50.00			

( 参考数値 )

※矢板値入長は20cmと考える。

管 渠 数 量 計 算 書

単独事業

路 線 番 号	人 孔 番 号	人 孔 形 状	管 渠 呼 び 径 mm	人 孔 間 距 離	管 渠 減 長 による 継 手	管 体 延 長	埋 設 管 渠				人 孔 に よ る 基 礎 減 長	再 生 砕 石 基 礎 工			マン ホー ル 防 護 工		可 と う 性 継 手		受 け ロ カ ラ ー	自 在 曲 管	備 考	
							管 体 延 長	ゴ ム 輪 受 口 L=4.0m	片 受 け 直 管 L=4.0m	マン ホー ル 継 ぎ 手		基 礎 延 長	基 礎 断 面	再 生 砕 石 量								
										上 流					下 流							
										A m					B m	C m	D 本	E m				F 本
15A9 -a	M56 M57	組立1号 組立1号	φ 200R	17.00	0.900	16.100	4	0.100			1.050	15.950	0.100	1.60			1	1				
15A6 -a	+9.10 M60	無し 組立1号	φ 200R	33.00	0.450	32.550	8	0.550			0.525	32.475	0.063	2.05			1					
合 計				50.00	1.350	48.650	12	0.650			1.575	48.425		3.65			3					

A-B						A-G						H×I					
Σ E ÷ 4.0 =						掘削幅×砂基礎高－管渠外径断面						直管接続カラー					
Σ E ÷ 4.0 = 1 本						φ 200R 用 3 個 個											
管体延長 φ 200R 48.650 m						片受け直管 φ 200R 12 本						マンホール 1 本					

舗 装 数 量 計 算 書												その1-4
単独事業												
路 線 番 号	人 孔 番 号	人 孔 間 距 離	掘 削 幅	舗 装 種 別	切 断 工	取 壊 し 工	ガ ラ 処 分	路 盤 工		表 層 工		備 考
								仮 復 旧	本 復 旧	仮 復 旧	本 復 旧	
		L (m)	B (m)		L×2 (m)	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B×t (m <sup>3</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	L×B (m <sup>2</sup> )	
	-----											
15A9 -a	M56 M57	17.00	1.00	アスファルト(1)	34.00	17.00	0.85	17.00		17.00		
	-----											
	-----											
	-----											
	-----											
	-----											
	-----											
	-----											
	-----											
	-----											
15A6 -a	+9.10 M60	33.00	1.00	アスファルト(1)	66.00	33.00	1.65	33.00		33.00		
	-----											
	-----											
	-----											
	-----											
合 計		50.00			100.00	50.00	2.50	50.00		50.00		

アスファルト(1)			
切 断 工	t=5cm	100.00	m
取 壊 し 面 積	t=5cm	50.00	m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量	t=5cm	2.50	m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)	t=37cm	50.00	m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)	t=3cm	50.00	m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>

舗装無し			
切 断 工			m
取 壊 し 面 積			m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量			m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>

コンクリート(1)			
切 断 工	t=10cm		m
取 壊 し 面 積	t=10cm		m <sup>2</sup>
ガ ラ 処 分 量	t=10cm		m <sup>3</sup>
路盤工(仮復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(仮復旧)	t=3cm		m <sup>2</sup>
路盤工(本復旧)			m <sup>2</sup>
表層工(本復旧)			m <sup>2</sup>

工 種			マンホール工 (組立2号マンホール)				
路 線 番 号							
種 別	細 別	規 格	単位	全 体	補 助	単 独	摘 要
マンホール設置箇所			箇所				
平均人孔深さ			m				
ブロック据付工	H=4.0m以下		箇所				
	H=4.0～5.0m以下		箇所				
推進工用可とう継手		HP φ 250	個				
		VP φ 200	個				
可とう継手		PRP φ 200	個	2	2		
		VU φ 150	個				
マ ン ホ ー ル ブ ロ ッ ク	鉄蓋及び受け枠	T-14	個				
		T-25	個				
	調整モルタル	特殊モルタル	m <sup>3</sup>				
			kg				
	調整金具	25mm	個				
		45mm	個				
	調整リング	5cm	個				
		10cm	個				
		15cm	個				
	斜 壁	45cm	個				φ 600×1200
		60cm	個				φ 600×1200
	中間斜壁	60cm	個				φ 900×1200
	1号斜壁	45cm	個				φ 600×900
	直 壁	60cm	個				
		120cm	個				
		150cm	個				
	軀 体	180cm	個				
		210cm	個				
	底 版	P	個				
		PB	個				
	削 孔	PRP φ 200	箇所	2	2		
		VP φ 200	箇所				
		HP φ 250	箇所				
底 部 工	底部工 (インバート)	2号マンホール	箇所	1	1		既設人孔分
		1号マンホール	箇所				
	基礎砕石		t=20cm	m <sup>2</sup>			
	インバート型枠		小型Ⅱ	m <sup>2</sup>	0.38	0.38	
	インバートコンクリート		18-8-40 (高矩)	m <sup>3</sup>	0.40	0.40	
	モルタル上塗り工		配合1:2	m <sup>2</sup>	1.27	1.27	
	既設インバートCo取壊し			m <sup>3</sup>	0.40	0.40	
	既設インバートCo残塊処分			m <sup>3</sup>	0.40	0.40	
副 管 工	内副管		VU φ 150	箇所	2	2	別途内副管工にて計上
	鏡切工			箇所	2	2	既設立坑接続箇所

(補助事業)

[illegible]

工 種			マンホール工（組立1号マンホール）				
路 線 番 号							
種 別	細 別	規 格	単位	全 体	補 助	単 独	摘 要
マンホール設置箇所			箇所	8	6	2	
平均人孔深さ			m				
ブロック据付工	H=3.0m以下		箇所	8	6	2	
	H=3.0～4.0m		箇所				
	H=5.0m以上		箇所				
推進工用可とう継手		HP φ 250	個				
可とう継手		PRP φ 200	個	15	13	2	
		VU φ 200	個				
		VU φ 150	個	3	1	2	
マン ホ ー ル ブ ロ ッ ク	鉄蓋及び受け枠	T－14	個	8	6	2	
		T－25	個				
	調整モルタル	特殊モルタル	m <sup>3</sup>	0.038	0.034	0.004	
			kg	81.814	73.202	8.612	
	調整金具	25mm	個	5	3	2	
		45mm	個	3	3		
	調整リング	5cm	個	3	3		
		10cm	個	1		1	
		15cm	個	4	3	1	
	斜 壁	30cm	個				
		45cm	個	1	1		
		60cm	個	7	5	2	
	直 壁	60cm	個				
		90cm	個				
		120cm	個				
		150cm	個				
		180cm	個				
	軀 体	60cm	個	2		2	
		90cm	個				
		120cm	個	2	2		
		150cm	個				
		180cm	個	3	3		
	底 版	P	個	8	6	2	
	削 孔	VP φ 200	箇所				
		PRP φ 200	箇所	7	7		
		VU φ 150	箇所	3	1	2	
		VU φ 200	箇所				
底 部 工	底 部 工 (インバート)	1号マンホール	箇所	9	7	2	既設人孔インバート含む
		号マンホール	箇所				
	基礎砕石	t=20cm	m <sup>2</sup>	8.55	6.65	1.90	
	インバート型枠	小型Ⅱ	m <sup>2</sup>	2.66	2.09	0.57	
	インバートコンクリート	18-8-40 (高炉)	m <sup>3</sup>	1.70	1.32	0.38	
	モルタル上塗り工	配合1：2	m <sup>2</sup>	6.69	5.21	1.48	
副 管 工	内副管	VU φ 150	箇所	2	2		別途内副管工にて計上
	外副管	VU φ 150	箇所				



(補助事業)

[illegible]

(補助事業)

[illegible]

(单独事業)

[illegible]

副管設置工集計表（内副管）

(補助)

[illegible]

# 数量計算書

内副管工 M.8

[illegible]

# 数量計算書

内副管工 M.8

[illegible]

# 数量計算書

内副管工 M.17

[illegible]

工 種		マンホール工（塩ビ製小口径人孔）					
路線番号							
名 称	規 格	形 状	単位	全体	補助	単独	摘 要
塩ビ製小型マンホール			カ所	2	2		
インバート (VU φ 200)	起点		個				
	ストレート		個				
	15°	曲がり右	個				
	15°	曲がり左	個				
	30°	曲がり右	個				
	30°	曲がり左	個				
	45°	曲がり右	個				
	45°	曲がり左	個				
	60°	曲がり右	個				
	60°	曲がり左	個				
	75°	曲がり右	個	1	1		
	75°	曲がり左	個				
	90°	曲がり右	個				
	90°	曲がり左	個				
	マルチ		個	1	1		
くら型支管		φ 150	個	1	1		
		φ 200	個				
自在継ぎ手	φ 200	15°	個	1	1		
マルチ立管	φ 300		m	1.963	1.963		
マルチ接続立管	φ 300		m				
立 管	φ 300		(本)	1	1		
			m	1.41	1.41		
人 孔 鉄 蓋		T-14	組	2	2		
		T-8	組				
内 蓋			組	2	2		
タフコン台			個	2	2		



# 塩ビ製小口径人孔 数量計算書

(補助事業)

[illegible]

工 種				取 付 管 及 び 柵 工				
路 線 番 号								
種 別	細 別		規 格	単位	全 体	補 助	単 独	摘 要
汚 水 柵 設 置 工								
			φ 150－φ 200	箇所	24	16	8	
汚水柵及び取り付け管布設延長								
			3m未満	箇所	8	5	3	
			5m以下	箇所	16	11	5	(補助)うち本管HP管2箇所
			12m未満	箇所				
取り付け管布設掘削平均深さ				m				
土	掘 削 工	機 械	バックホウ ---	m <sup>3</sup>	58.16	48.78	9.38	
		人 力		m <sup>3</sup>	25.20	18.98	6.22	
	埋 戻 し	機 械	バックホウ ---	m <sup>3</sup>	38.94	33.88	5.06	搬 入 土
		人 力		m <sup>3</sup>	22.06	17.67	4.39	搬 入 土
工	埋 戻 し 土	保護砂		m <sup>3</sup>	4.69	3.55	1.14	
		搬 入 土 (山 土)		m <sup>3</sup>				
	残 土 処 分			m <sup>3</sup>	83.36	67.76	15.60	
汚 水 柵 取 付 工	柵 蓋 町指定型	標準型(ICO-H)		個	24	16	8	
		傾斜用(ICO-HKF)		個				
	塩 じ 製	横 型 公共マス		組	24	16	8	
		縦 型 公共マス		組				
	汚 水 柵	柵高さ 調整用管	直 管 φ 200	m 本	11.20m 3	9.98m 3	1.22m 1	
			VUソケット φ 200	個	20	14	6	
	支 管 取 付 工			箇所	20	14	6	
	柵 未 設 置		キャップ	個				
	取付管渠	自在 メカロック支 管	PRP φ 200-150	個	18		18	すべて単独にて計上
			HP φ 250-150	個	2		2	すべて単独にて計上
		人孔用 可とう継手	φ 150	本	3	1	2	
		ゴム輪 受口カラー	φ 150	個	21	15	6	
		片受直管	VU φ 150 L=0.80m	本	31	22	10	
		ブレンエント 直 管	VU φ 150 L=4.00m	本	8.18m 3	5.42m 2	2.76m 1	
		ゴム輪受口 自在曲管	自在0°	個				
			自在15°	個	24	16	8	
			自在30°	個				
			自在45°	個				
	自在60°		個					
		自在75°	個					
	埋設明示シート			m	41.90	31.70	10.20	
取付管延長			m	71.38	51.02	20.36		
1箇所当たり平均取付管長			m	2.97	3.19	2.55		

その、1

90° 支管	ゴム輪片受直缶(L=4.0m)	樹平均高さ	※ 一般的に横型汚水樹を標準とする。			
	$\Sigma \div 4.0 =$ 1 本		m	1.0m以下	1.5m以下	2.2m以下
						5ヶ所

汚水樹取付管土工計算書														路線番号		補助事業		その、1																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
樹 番 号	人 孔 番 号	延  長	本 管 土 被 り	樹 設 置 深	平均掘削深 h=(h <sub>1</sub> +h <sub>2</sub> )/2 m	本 線 掘 削 幅 m	舗 装 構 成					取付管 土工延 m	舗装部 延長 m	掘 削 幅		カ ッ タ ー 切 り  m	掘 削 工			埋 戻 工			搬  入  土  m <sup>3</sup>	残 土 処 理  m <sup>3</sup>	備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
							舗 装 種 別	既 設 表 層 t m	表 層 工 t <sub>1</sub> m	路 盤 工 t <sub>2</sub> m	埋 戻 石 t <sub>3</sub> m			控除量 m <sup>2</sup>	機 械 掘削土量 m <sup>3</sup>		人力 掘削土量 掘削長さ L3=1.0m m <sup>3</sup>	控 除 量		機 械 埋 戻 土 量 m <sup>3</sup>	人 力 埋 戻 土 量 m <sup>3</sup>																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																										
		舗装工 路盤	埋戻 再生砂	V <sub>2</sub> =(0.365 2)-(π /4*0.165 2)*1.2 m <sup>3</sup>	V <sub>3</sub> =(B <sub>1</sub> +B <sub>2</sub> )× 1/2×h×(L <sub>1</sub> - L3)-A <sub>1</sub> ×t <sub>1</sub> - A <sub>2</sub> ×t <sub>2</sub> - 0.021*U <sub>1</sub> m <sup>3</sup>	V <sub>4</sub> =K2- 0.037*h1- 0.021*L3 m <sup>3</sup>																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									
												舗装取壊し	K1=(B <sub>1</sub> +B <sub>2</sub> ) ×1/2×h× (L <sub>1</sub> -L3)-A <sub>1</sub> ×t <sub>1</sub> m <sup>3</sup>					K2= (B <sub>1</sub> +(h1*0.2+ B <sub>1</sub> ))/2*h1*L3 m <sup>3</sup>	A <sub>2</sub> = B <sub>3</sub> ×L <sub>2</sub>																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																												
																						A <sub>1</sub> =B <sub>2</sub> ×L <sub>2</sub>																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									
		L m	h2 m	h1 m		m					L <sub>1</sub> = L+Y-(B/2) m	L <sub>2</sub> =L- b/2-1.00 m	B <sub>1</sub> =0.55 m	B2=h×0.2 +0.55 m		m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	(V <sub>3</sub> +V <sub>4</sub> )/0.9 m <sup>3</sup>	K1+k2 m <sup>3</sup>																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							

その、1

※ 一般的に横型汚水樹を標準とする。

樹平均高さ	m	1.0m以下	1.5m以下	2.2m以下
		3ヶ所	3ヶ所	1ヶ所

汚水樹取付管土工計算書															路線番号		補助事業		その、1																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
樹 番 号	人 孔 番 号	延 長	本 管 土 被 り	樹 設 置 深	平均掘削深 h=(h <sub>1</sub> +h <sub>2</sub> )/2 m	本 線 掘 削 幅 m	舗 装 構 成				取付管 土工延 L <sub>1</sub> = L+Y-(B/2) m	舗装部 延長 L <sub>2</sub> =L- b/2-1.00 m	掘 削 幅		カ ッ タ ー 切 り m	掘 削 工			埋 戻 工				搬 入 土 m <sup>3</sup>	残 土 処 理 m <sup>3</sup>	備 考	0.000																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
							舗 装 種 別	既 設 表 層 t m	表 層 工 t <sub>1</sub> m	路 盤 工 t <sub>2</sub> m			埋 戻 石 t <sub>3</sub> m	舗装取壊し A <sub>1</sub> =B <sub>2</sub> ×L <sub>2</sub> m <sup>2</sup>		機 械 掘削土量 K1=(B <sub>1</sub> +B <sub>2</sub> ) ×1/2×h× (L <sub>1</sub> -L3)-A <sub>1</sub> ×t <sub>1</sub> m <sup>3</sup>	人力 掘削土量 掘削長さ L3=1.0m K2= (B <sub>1</sub> +(h1*0.2+ B <sub>1</sub> ))/2*h1*L3 m <sup>3</sup>	舗装工 路 盤 A <sub>2</sub> = B <sub>3</sub> ×L <sub>2</sub> m <sup>2</sup>	埋戻 再生砂 V <sub>2</sub> =((0.365 ^2)-(π /4*0.165 ^2))*L2 m <sup>3</sup>	機 械 埋 戻 土 量 V <sub>2</sub> =(B <sub>1</sub> +B <sub>2</sub> )× 1/2×h×(L <sub>1</sub> - L3)-A <sub>1</sub> ×t <sub>1</sub> - A <sub>2</sub> ×t <sub>2</sub> - 0.021*(L <sub>1</sub> -L3) m <sup>3</sup>	人 力 埋 戻 土 量 V <sub>1</sub> =K2- 0.037*h1- 0.021*L3 m <sup>3</sup>	舗装無し																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
																						切 断 工				取 壊 し 面 積	m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
																												切 断 工	取 壊 し 面 積	m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													

その、1

[illegible]

[illegible]



路線番号	単独事業
------	------

その、1

[illegible]

汚水枺取付管土工計算書												路線番号			単独事業										その、1		
枺番 号	人孔 番号	延 長	本 管 土 被 り	枺 設 置 深	平均掘削深 h=(h <sub>1</sub> +h <sub>2</sub> )/2	本 線 掘 削 幅	舗装構成					取付管 土工延	舗装部 延長	掘削幅		カッター 切り	掘削工			埋戻工				搬 入 土	残 土 処 理	備 考	
							舗 装 種 別	既 設 表 層	表 層	路 盤	理 戻 砕 石			控除量	機 械 掘削土量		人力 掘削土量 掘削長さ L3=1.0m	控除量		機 械 埋戻土量	人 力 埋戻土量						
																		舗装工 路 盤	埋戻 再生砂			埋戻土量	埋戻土量				
																											A <sub>1</sub> =B <sub>2</sub> ×L <sub>2</sub>
L m	h2 m	h1 m	h=(h <sub>1</sub> +h <sub>2</sub> )/2 m	L m	t m	t <sub>1</sub> m	t <sub>2</sub> m	t <sub>3</sub> m	L <sub>1</sub> = L+Y-(B/2) m	L <sub>2</sub> =L- b/2-1.00 m	B <sub>1</sub> =0.55 m	B2=h×0.2 +0.55 m	m	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>			
0.000																											
舗装無し																											
切 断 工																											
取壊し面積																											
路盤工(仮復旧)																											
表層工(仮復旧)																											
路盤工(本復旧)																											
表層工(本復旧)																											
0.050																											
アスファルト(1)																											
切 断 工																											
取壊し面積																											
ガラ処分量																											
路盤工(仮復旧)																											
表層工(仮復旧)																											
路盤工(本復旧)																											
表層工(本復旧)																											
####																											
コンクリート(1)																											
切 断 工																											
取壊し面積																											
ガラ処分量																											
路盤工(仮復旧)																											
表層工(仮復旧)																											
路盤工(本復旧)																											
表層工(本復旧)																											
掘削平均深さ m																											
枺控除量 = 0.037 m <sup>2</sup>																											
普通土																											

その、1

[illegible]

[illegible]

[illegible]

材 料 計 算 書									
設 計 根 拠 と な る 構 造 図					対 照 図 面 番 号 葉 中 号				
名 称：舗 装 工					路線番号				
町道車道部									
<div>アスファルト舗装 (町道部)</div> <div>本舗装</div> <div></div> <div>仮舗装</div> <div></div>									
舗 装 復 旧 平 面 図 よ り									
舗 装 面 積	図面番号	補 助(As)	単 独(As)	図面番号	補 助(Co)	単 独(Co)			
		586.36㎡	189.99㎡	(3)					
				(4)					
				(5)					
				(6)					
				(7)					
				(8)					
	合計	586.36㎡	189.99㎡	合計					
2次カッター切り		31.51m	4.40m	(3)					
				(4)					
				(5)					
				(6)					
				(7)					
				(8)					
		合計	31.51m	4.40m	合計				
名 称		算 式					単位	数 量	
カッター切り(アスファルト)	補助	本線 303.10 + 取付 63.40 + 2次 31.51 + 立坑 + 付帯					m	398.0	
	単独	本線 100.00 + 取付 20.40 + 2次 4.4 + 立坑						124.8	
カッター切り(コンクリート)	補助	本線 + 取付 + 2次 + 立坑					m		
	単独	本線 + 取付 + 2次 + 立坑							
全 体 表層取壊し(アスファルト)	補助	図面数値 586.36 + 仮復旧 181.07					㎡	767.4	
	単独	図面数値 190.0 + 仮復旧 58.10						248.1	
全 体 表層取壊し(コンクリート)	補助	図面数値 + 本線 + 取付					㎡		
	単独	図面数値 + 立坑 + 取付							
全 体 ガラ処分(アスファルト)	補助	586.36 * 0.05 + 181.07 * 0.03					m <sup>3</sup>	34.8	
	単独	190.0 * 0.05 + 58.10 * 0.03						11.2	
全 体 ガラ処分(コンクリート)	補助	* 0.10 + * 0.10 + * 0.10					m <sup>3</sup>		
	単独	* 0.10 + * 0.10 + * 0.10							
路盤復旧工(再生砕石) t=37cm	補助	本線 151.55 + 取付 28.21 + 立坑 + 付帯					㎡	179.8	
	単独	本線 50.00 + 取付 7.63						57.6	
路盤復旧工(コンクリート)	補助	本線 + 取付 + 立坑					㎡		
	単独	本線 + 取付 + 立坑							
表層仮復旧(アスファルト部) アスファルト t= 3 cm	補助	本線 151.55 + 取付 29.52 + 立坑 + 付帯					㎡	181.1	
	単独	本線 50.00 + 取付 8.10 + 立坑						58.1	
表層仮復旧(コンクリート部) アスファルト t= 3 cm	補助	本線 + 取付 + 立坑					㎡		
	単独	本線 + 取付 + 立坑							
全体 表層(アスファルト) t= 5 cm	補助	図面数値 586.36					㎡	586.4	
	単独	図面数値 190.0						190.0	
全体 表層(コンクリート) t= 10cm	補助	図面数値 + 本線 + 取付					㎡		
	単独	図面数値 + 本線 + 取付							
路面標示	補助	121.0 +					m	121.0	
	単独	15.8 +						15.8	