

公共下水道管改築工事(第11工区)

更生工法(自立管)

数 量 計 算

総括表

[illegible]

総括表

[illegible]

更生数量 【昼間施工】

路線番号	既設管径	路線延長	上流 人孔径	下流 人孔径	取付管数	数				量						事前調査工			管口耐震化	備考	
						前処理工				管更生工		仕上げ工			仮設備設置・撤去工						
						取付管 突出 処理工	モルタル等除去工			更生 延長	更生 管材	本管口 切断工	本管口 仕上工	取付管口 穿孔 仕上工	設置	撤去	昼夜区分	更生 延長 【夜間】			更生 延長 【昼間】
							モルタル	油脂類	木根												
	m	m	m	m	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	m	m	箇所	箇所	箇所	回	回	—	m	m	箇所	
236	0.200	40.00	0.90	0.90	7					39.10	40.00	2	2	7	1	1	【昼間】		39.10		単独
237	0.200	50.87	0.90	0.90	8	1				49.97	50.87	2	2	8	1	1	【昼間】		49.97		単独
242	0.200	8.62	0.90	0.90	2					7.72	8.62	2	2	2	1	1	【昼間】		7.72	1	単独
247	0.200	1.03	0.90	0.90						0.13	1.03	2	2		1	1	【昼間】		0.13	1	単独
250	0.200	37.25	0.90	0.90	10					36.35	37.25	2	2	10	1	1	【昼間】		36.35		単独
251	0.200	38.75	0.90	0.90	8					37.85	38.75	2	2	8	1	1	【昼間】		37.85	1	単独
457	0.200	46.65	0.90	0.90	9					45.75	46.65	2	2	9	1	1	【昼間】		45.75	1	単独
S-651	0.250	16.03	0.90	0.90	1					15.13	16.03	2	2	1	1	1	【昼間】		15.13	2	単独
655	0.250	15.60	0.90	0.90						14.70	15.60	2	2		1	1	【昼間】		14.70	2	単独
664	0.250	4.25	0.90	0.90						3.35	4.25	2	2		1	1	【昼間】		3.35	2	単独
合計	0.200	223.17			44	1				216.87	223.17	14	14	44	7	7			216.87	4	単独
	0.250	35.88			1					33.18	35.88	6	6	1	3	3			33.18	6	単独

人孔接続部耐震化工 数量集計表

路線 番号	耐震継手	耐震継手	耐震継手	備考
	φ 200 (箇所)	φ 250 (箇所)	φ 300 (箇所)	
236				
237				
242	1			
247	1			
250				
251	1			
457	1			
S-651		2		
655		2		
664		2		
合計	4	6		

公共下水道管改築工事(第11工区)

布 設 替 え
数 量 計 算

数 量 総 括 表(開削)								
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単 位	数 量	設計数量	摘 要
管路								
	管きょ工 (開削)							
		管路土工						
			管路掘削	BH0.28m ³	m ³	221.80	200.0	(単独)
			管路埋戻し	再生砂(A区分),BH0.28m ³	m ³	43.20	40.0	(単独)
				発生土(B区分),BH0.28m ³	m ³	103.90	100.0	(単独)
			発生土運搬処理	礫質土,BH0.28m ³	m ³	106.30	110.0	(単独)
		管布設工						
			硬質塩化ビニル管	VUφ200	m	119.71	120.0	(単独)
			硬質塩化ビニル管	VUφ250	m	27.95	28.0	(単独)
			砂基礎	再生砂, t=100mm	m ³	13.83	14.0	(単独)
		管路土留工						
			建込簡易土留工	H=2.0m	m	97.18	97.0	(単独)
			建込簡易土留賃料	H=2.0m	式	1.00	1.0	(単独)
			建込簡易土留工	H=2.5m	m	1.50	2.0	(単独)
			建込簡易土留賃料	H=2.5m	式	1.00	1.0	(単独)
		開削水替	開削水替		式	1.00	1.0	

数 量 総 括 表(開削)								
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単 位	数 量	設計数量	摘 要
	マンホール工							
		組立マンホール工						
			組立1号マンホール					
				H=3.00m以下	箇所	11.00	11.0	(単独)
				材料	式	1.00	1.0	(単独)
				底部工(タイプA)	箇所	11.00	11.0	(単独)
		取付管布設工						
			取付管					
				φ100・3m未満	箇所	15.00	15.0	(単独)
	付帯工	舗装撤去工						
			舗装版切断	t=15cm以下	m	371.10	370.0	(単独)
			濁水運搬処理	積載量2t 1台 濁水量0.48m ³	式	1.00	1.0	(単独)
			舗装版破碎	t=15cm以下	m ²	179.69	180.0	(単独)
			Asガラ運搬処理	Asガラ,掘削積込み	m ³	9.59	10.0	(単独)

数 量 総 括 表(開削)								
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単 位	数 量	設計数量	摘 要
		舗装仮復旧工						
			下層路盤	(カン-15 車道) 再生切込碎石(RC-40),t=20cm	m ²	5.11	5.0	(単独)
			下層路盤	(一般市道 車道) 再生切込碎石(RC-40),t=19cm	m ²	172.69	173.0	(単独)
			下層路盤	(カン-16 車道) 再生切込碎石(RC-40),t=15cm	m ²	1.89	2.0	(単独)
			上層路盤	(カン-15 車道) 再生粒調碎石(RM-40),t=25cm	m ²	5.11	5.0	(単独)
			上層路盤	(一般市道 車道+カン-16) 再生粒調碎石(RM-40),t=15cm	m ²	174.58	175.0	(単独)
			表層	再生密粒度アスコン(13),t=5cm	m ²	179.69	180.0	(単独)
		構造物撤去工						
			既設管撤去	φ 200 鉄筋コンクリート	m	126.73	127.0	(単独)
			既設管撤去	φ 250 鉄筋コンクリート	m	27.95	28.0	(単独)
			構造物取壊し	鉄筋コンクリート	m ³	7.19	7.0	(単独)
			ガラ処分	鉄筋コンクリート	m ³	7.19	7.0	(単独)
	交通誘導警備員							
		交通誘導警備員						
			交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人	59.00	59.0	(単独)

管 布 設 工 数 量 集 計 表

項 目	形 状	単独	計	補助	計	合計
管布設工	VU200mm					
路線延長		139.78	139.78			139.78 m
管渠延長		119.71	119.71			119.71 m
基礎延長		127.36	127.36			127.36 m
管基礎		12.00	12.00			12.00 m ³
VU200mm	ゴム輪継手 L=4m	119.71	119.71			119.71 m
取付管工	管径 100mm 延長 3.0m未満	15.0	15.00			15.0 箇所
管布設工	VU250mm					
路線延長		28.85	28.85			28.85 m
管渠延長		27.95	27.95			27.95 m
基礎延長		27.68	27.68			27.68 m
管基礎		1.83	1.83			1.83 m ³
VU200mm	ゴム輪継手 L=4m	27.95	27.95			27.95 m
取付管工	管径 100mm 延長 3.0m未満	2.0	2.00			2.0 箇所
土工						
機械掘削	BH0.28m3	221.80	221.80			221.80 m3
埋戻し工	A区分 再生砂 BH0.28m3	43.20	43.20			43.20 m3
埋戻し工	B区分 発生土 BH0.28m3	103.90	103.90			103.90 m3
残土処分工	BH0.28m3積込 4tDT・L=5.7km	106.30	106.30			106.30 m3
土留工						
建込簡易土留	BH0.28m3 1.5<H≤2.0	97.18	97.18			97.18 m
	BH0.28m3 2.0<H≤2.5	1.50	1.50			1.50 m

VU200mm管布設工数量計算表

新設管		管種	管径	管外径		A区分埋め戻し部管控除A																											
VU		200 mm	216 mm	0.037 m																													
路線 番号	人孔 番号	路線 延長	人孔 減長	管渠 延長	基礎 延長	掘削深		平均 掘削 深	道路種別		平均掘削幅								砂 基礎	機械掘削			埋戻し(m³)		残土処分 (m³)	素掘 矢板無し	土留め工 たて込み簡易土留		取付管 φ150	可とう継手			
						上流	下流		舗装 厚	路盤 厚	全体平均 (高さ)	基礎 (0.100m)	A区分 (0.316m)	B区分 (H-0.806m)	下層路盤 (0.190m)	上層路盤 (0.150m)	舗装厚 (0.050m)	(m³)			A区分	B区分	機械掘削 － (B区分 /0.90)	H≦1.5 (m)			1.5<H≦2.0 (m)	2.0<H≦2.5 (m)					
								H1=H- t1										既設管 控除		合計	H2= 0.316	H3=H-(t1 +t2+H2+0.1)											
		L (m)	I (m)	L1 (m)	L2 (m)	h1 (m)	h2 (m)	H (m)	t1 (m)	t2 (m)	B (m)	b1 (m)	b2 (m)	b3 (m)	b4 (m)	b5 (m)	b6 (m)	L2*b1*0.1 (㎡)	L*(b1+b5) /2*H1	a	L*(b1+b5) /2*H1-a	L*(H2*b2 -A)	H3=H-(t1 +t2+H2+0.1)										
			1.300																													VU	HP
220	J115027 ～ J115030	34.85	0.90	33.95	33.55	1.550	1.482	1.516	0.05	0.34	1.50	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	3.19	48.5	1.7	46.8	9.2	23.5	20.7		34.85			2	2			
			1.300																														
231	J155037 ～ E155073	34.40	0.90	33.50	33.10	1.490	1.533	1.512	0.05	0.34	1.50	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	3.14	47.8	1.7	46.1	9.1	23.1	20.4		34.40			8	2			
			0.525																														
491	J115023 ～ +33.46	33.46	0.45	33.01	32.94	1.284	1.268	1.276	0.05	0.34	1.63	0.80	1.00	1.08	1.14	1.18	1.20	2.63	40.6	1.7	38.9	9.3	17.0	20.0	33.46				5	1			
491	+33.46 ～ +37.68	4.22		4.22	4.22	1.284	1.268	1.276	0.15	0.35	1.63	0.80	1.00	1.08	1.14	1.18	1.21	0.34	4.7	0.2	4.5	1.2	1.6	2.7	4.22								
			0.525																														
282	K111003 ～ +13.94	13.94	0.45	13.49	13.42	1.710	1.828	1.769	0.05	0.34	1.50	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	1.27	22.8	0.7	22.1	3.7	12.8	7.9		13.94							
			0.525																														
282	+13.94 ～ K111004	1.99	0.45	1.54	1.47	1.710	1.828	1.769	0.10	0.25	1.50	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.14	3.2	0.1	3.1	0.5	1.9	1.0		1.99							
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
236	J115045 ～ -	1.50	0.90		0.75	1.77	1.77	1.772	0.05	0.34	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	3.9	1.0	2.9	0.4	1.2	1.6		1.50						2	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
237	J115046 ～ -	1.50	0.90		0.75	1.66	1.66	1.656	0.05	0.34	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	3.6	0.9	2.7	0.4	1.0	1.6		1.50						2	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
238	J115047 ～ -	1.50	0.90		0.75	1.58	1.58	1.580	0.05	0.34	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	3.4	0.9	2.5	0.4	0.8	1.6		1.50						2	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
242	J115050 ～ -	1.50	0.90		0.75	1.62	1.62	1.615	0.05	0.34	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	3.5	0.9	2.6	0.4	0.9	1.6		1.50						2	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
253	E155076 ～ -	1.50	0.90		0.75	1.58	1.58	1.581	0.05	0.34	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	3.4	0.9	2.5	0.4	0.8	1.6		1.50						φ250で計上	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
247	J115055 ～ -	1.50	0.90		0.75	1.66	1.66	1.659	0.05	0.34	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	3.6	0.9	2.7	0.4	1.0	1.6		1.50						2	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
250	J115058 ～ -	1.50	0.90		0.75	1.63	1.63	1.625	0.05	0.34	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	3.5	0.9	2.6	0.4	0.9	1.6		1.50						2	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
251	E155075 ～ -	1.50	0.90		0.75	1.65	1.65	1.645	0.05	0.34	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	3.6	0.9	2.7	0.4	1.0	1.6		1.50						2	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
457	E155052 ～ -	1.71	0.90		0.96	1.46	1.46	1.463	0.05	0.34	1.65	1.52	1.55	1.65	1.73	1.77	1.79	0.15	4.0	0.8	3.2	0.4	0.7	2.4	1.71							2	
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
491	E155063 ～ -	1.71	0.90		0.96	1.48	1.48	1.476	0.05	0.34	1.65	1.52	1.55	1.65	1.73	1.77	1.79	0.15	4.0	0.9	3.1	0.4	0.7	2.3	1.71					1	1		
	人孔単独布設替え		0.750																HP φ200, φ600人孔			H2=0.627											
283	K111004 ～ -	1.50	0.90		0.75	2.02	2.02	2.020	0.10	0.25	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	1.50	0.11	4.3	1.1	3.2	0.4	1.9	1.1		1.50				1	1		
		139.78		119.71	127.36							26.06	21.94	22.40	22.76	23.04	23.20	23.29	12.00			192.20	37.40	90.80	91.30	41.10	97.18	1.50	15.00	7.00	18.00		
計	BH0.28m3																																

管 布 設 工			
	単独	補助	
路 線 延 長	139.78		m
管 渠 延 長	119.71		m
基 礎 延 長	127.36		個
本 管 用 曲 管			個
			個
			個
			個
			個

土 工				
		単独	補助	
機 械 掘 削	BH0.28m3	192.20		m3
機 械 掘 削	BH0.45m3			m3
A 区 分 埋 戻 し	BH0.28m3	37.40		m3
A 区 分 埋 戻 し	BH0.45m3			m3
B 区 分 埋 戻 し	BH0.28m3	90.80		m3
B 区 分 埋 戻 し	BH0.45m3			m3
残 土 処 分	BH0.28m3	91.30		m3
残 土 処 分	BH0.45m3			m3

土留めエタイプ(m)			
	単独	補助	平均掘削深
素堀 H≤1.5	41.10		
L=2.00m 1.5<H≤2.0			1.518
L=2.50m 2.0<H≤2.5			
L=3.00m 2.5<H≤3.0			
L=3.50m 3.0<H≤3.5			
L=4.00m 3.5<H≤4.0			
L=4.50m 4.0<H≤4.5			
L=5.00m 4.5<H≤5.0			

VU250mm管布設工数量計算表

新設管	管種	管径	管外径	A区分埋め戻し部管控除A
	VU	250 mm	267 mm	0.056 m ²

[illegible]

管 布 設 工			
	単独	補助	
路 線 延 長	28.85		m
管 渠 延 長	27.95		m
基 礎 延 長	27.68		個
本 管 用 曲 管			個
			個
			個
			個
			個

土 工				
		単独	補助	
機 械 掘 削	BH0.28m3	29.60		m3
機 械 掘 削	BH0.45m3			m3
A 区 分 埋 戻 し	BH0.28m3	5.80		m3
A 区 分 埋 戻 し	BH0.45m3			m3
B 区 分 埋 戻 し	BH0.28m3	13.10		m3
B 区 分 埋 戻 し	BH0.45m3			m3
残 土 処 分	BH0.28m3	15.00		m3
残 土 処 分	BH0.45m3			m3

土留めエタイプ(m)			
	単独	補助	平均掘削深
素堀 H≦1.5	28.85		
L=2.00m 1.5<H≦2.0			#DIV/0!
L=2.50m 2.0<H≦2.5			
L=3.00m 2.5<H≦3.0			
L=3.50m 3.0<H≦3.5			
L=4.00m 3.5<H≦4.0			
L=4.50m 4.0<H≦4.5			
L=5.00m 4.5<H≦5.0			

1号マンホール数量集計表

項 目	形 状	単 独	補 助		設計数量	
マンホール設置箇所数		11			11	箇所
マンホール材料						
鉄蓋(T-25)	φ 600 圧力開放型 鍵、蝶番付	11			11	組
底版	H=130	11			11	個
躯体	H=600	9			9	個
躯体	H=900	1			1	個
躯体	H=1200	1			1	個
斜壁	H=450	4			4	個
斜壁	H=600	7			7	個
調整リング	H=100	3			3	個
調整リング	H=150	6			6	個
調整リング	H=200	2			2	個
調整金具	25mmまで	7			7	個
調整金具	45mmまで	4			4	個
削孔	HP φ 200	9			9	箇所
削孔	VU φ 200	1			1	箇所
削孔	VU φ 250	1			1	箇所
マンホール用可とう継手	VU φ 200	7			7	個
マンホール用可とう継手	HP φ 200	18			18	個
マンホール用可とう継手	VU φ 250	2			2	個
マンホール用可とう継手	HP φ 250	1			1	個
底 部 工	Aタイプ	11			11	箇所

1号マンホール計算書

[illegible]

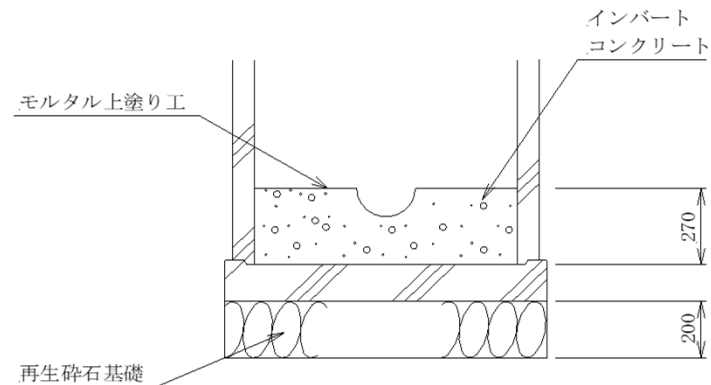
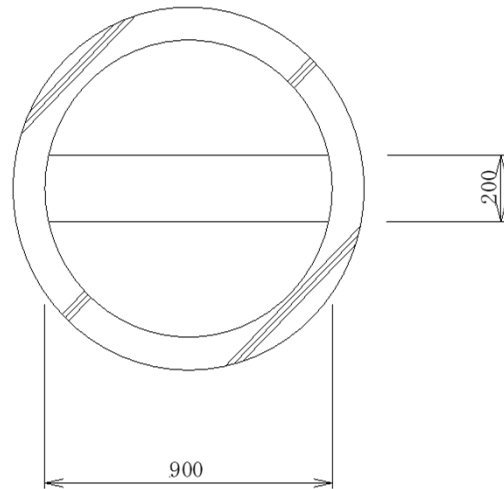
Aタイプ

1号マンホール底部工標準計算書

略 図

計 算 式

数 量

1号人孔底部工
(内径 200mm)

再生碎石基礎

$$1.10^2 \times \pi / 4$$

=

0.19 m3
0.95 m2インパート
コンクリート工

$$0.90^2 \times \pi / 4 \times 0.27 = 0.172$$

$$0.172 - (0.20^2 \times \pi / 4) / 2 \times 0.90$$

=

0.16 m3

モルタル上塗り工

$$0.90^2 \times \pi / 4 = 0.636$$

$$0.636 - 0.20 \times 0.90 = 0.456$$

$$0.456 + (0.20 \times \pi) / 2 \times 0.90$$

=

0.74 m2

付 帯 工 集 計 表

工 種	種 別	単 独	計	補助	計	合計
舗装切断工	t≤15cm	371.10	371.10			371.10 m
濁水処分	積載量 2t L=6.3km	0.48m ³ 1	1			1 式
舗装破碎工	t≤15cm	179.69	179.69			179.69 m2
Asガラ処分	4tDT・L=6.3km	9.59	9.59			9.59 m3
Asガラ		22.54	22.54			22.54 t
舗装復旧工	再生密粒土AS t=5cm	179.69	179.69			179.69 m2
(カン-15 車道) 上層路盤工	再生粒調碎石 (RM-40)t=25cm	5.11	5.11			5.11 m2
(一般市道+カン-16 車道) 上層路盤工	再生粒調碎石 (RM-40)t=15cm	174.58	174.58			174.58 m2
(カン-15 車道) 下層路盤工	再生切込碎石 (RC-40)t=20cm	5.11	5.11			5.11 m2
(一般市道 車道) 下層路盤工	再生切込碎石 (RC-40)t=19cm	172.69	172.69			172.69 m2
(カン-16 車道) 下層路盤工	再生切込碎石 (RC-40)t=15cm	1.89	1.89			1.89 m2
既設管撤去	φ 200 鉄筋コンクリート	126.73	126.73			126.73 m
既設管撤去	φ 250 鉄筋コンクリート	27.95	27.95			27.95 m
構造物取壊し	鉄筋コンクリート	7.19	7.19			7.19 m3
Coガラ処分	鉄筋コンクリート	7.19	7.19			7.19 m3

HP200mm管及びφ600マンホール撤去工数量計算表

路 線 番 号	既設管	管種	管径		管外径		掘削部控除		ガラ処分(管きよ)		内径		外径		ガラ処分(底盤)		ガラ処分(躯体)		備 考
		HP	200 mm		254 mm			0.051 m ²		0.019 m ²			mm	800 mm		0.503 m ²		0.220 m ²	
	人 孔 番 号		路 線 延 長	人 孔 減 長	管 渠 延 長	控 除 土 量	マン ホー ル	マン ホー ル 深	底 盤	軀 体	ガラ 処 分								
			L (m)	l (m)	L1 (m)	a (m)	(箇所)	(m)	(m)		管きよ (m)	マンホール (m)	計 (m)						
				1.300															
220	J115027	～ J115030	34.85	0.90	33.95	1.7					0.65	0.00	0.65						
				1.300															
231	J155037	～ E155073	34.40	0.90	33.50	1.7					0.64	0.00	0.64						
				0.525															
491	J115023	～ +33.46	33.46	0.45	33.01	1.7					0.63	0.00	0.63						
				0.000															
491	+33.46	～ +37.68	4.22	0.00	4.22	0.2					0.08	0.00	0.08						
				0.525															
282	K111003	～ +13.94	13.94	0.45	13.49	0.7					0.26	0.00	0.26						
				0.525															
282	+13.94	～ K111004	1.99	0.45	1.54	0.1					0.03	0.00	0.03						
				0.750															
236	J115045	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.472	0.13	1.52	0.01	0.40	0.41						
				0.750															
237	J115046	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.356	0.13	1.41	0.01	0.37	0.38						
				0.750															
238	J115047	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.280	0.13	1.33	0.01	0.36	0.37						
				0.750															
242	J115050	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.315	0.13	1.37	0.01	0.37	0.38						
				0.750															
253	E155076	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.281	0.13	1.33	0.01	0.36	0.37						
				0.750															
247	J115055	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.359	0.13	1.41	0.01	0.38	0.39						
				0.750															
250	J115058	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.325	0.13	1.38	0.01	0.37	0.38						
				0.750															
251	E155075	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.345	0.13	1.40	0.01	0.37	0.38						
				0.750															
457	E155052	～ -	1.71	0.90	0.81	0.0	1	1.163	0.13	1.21	0.02	0.33	0.35						
				0.750															
491	E155063	～ -	1.71	0.90	0.81	0.0	1	1.176	0.13	1.23	0.02	0.34	0.36						
				0.750															
283	K111004	～ -	1.50	0.90	0.60	0.0	1	1.720	0.13	1.77	0.01	0.45	0.46						
														</					

HP250mm管撤去工数量計算表

[illegible]

道路復旧工（仮復旧）

[illegible]

道 路 復 旧 工 (仮復旧)

工 種		計 算 式				計
Asガラ処分	4tDT	単 一般市道 車道	172.69	×	0.05	8.63
		カン-15 車道	5.11	×	0.15	0.77
		カン-16車道	1.89	×	0.10	0.19
		単 合計				9.59
Asガラ		単	9.59	×	2.35	22.54
				×		t
表層工	再生密粒度アスコン t=5cm	単 一般市道	172.69	+	5.11 + 1.89 カン15 カン16	179.69
上層路盤工	再生粒調砕石 (RM-40)t=15cm	単 本管土留部	0.95	×	112.04	106.44
		一般市道 車道		×		m2
"	"	単 素掘部	1.20	×	33.46	40.15
		一般市道 車道		×		m2
"	"	単 人孔土留部	1.50	×	1.50 × 9	20.25
		一般市道 車道		×		m2
"	"	単 素掘部	1.71	×	1.71 × 2	5.85
		一般市道 車道		×		m2
"	"	単 本管土留部	0.95	×	1.99	1.89
		カン-16 車道				m2
"	"	単 合計				174.58
						m2
上層路盤工	(RM-40)t=25cm	単 本管素掘部	1.21	×	4.22	5.11
		カン-15 車道				m2
"	"	単 合計				5.11
						m2

道路復旧工（仮復旧）

[illegible]