数　量　計　算　書

仕様書番号　　下第８－３号

工　事　名　　新庁舎等整備関連下水道工事

土工数量総括表（1／1）

工種・細目	形状・寸法	単位	数量	摘要		
【土工】				φ150	割込 人孔部	撤去 仮設
舗装切断	As t≦15cm	m				
〃	As 15＜t≦30cm	m				
舗装取壊し	As BH0.28 t≦10cm	m2				
〃	As BH0.45 t≦10cm	m2				
〃	As BH0.28 10＜t≦15cm	m2				
〃	As BH0.45 10＜t≦15cm	m2				
〃	As BH0.28 15＜t≦40cm	m2				
〃	As BH0.45 15＜t≦40cm	m2				
機械掘削(在来土)	BH0.28	m3	12	11.50		0.09
〃	BH0.45	m3	117	60.87	56.33	
機械掘削(岩)	BH0.28	m3				
〃	BH0.45	m3				
機械埋戻	砂 BH0.28	m3	13	12.85		
〃	〃 BH0.45	m3	4	3.85		
〃	流用土 BH0.28	m3	8	7.93		0.09
〃	〃 BH0.45	m3	93	46.02	46.81	
〃	路床(購入土) BH0.28	m3				
〃	〃 BH0.45	m3	9	8.58		
〃	路床(RC-40) BH0.28	m3				
〃	〃 BH0.45	m3				
残塊処理	As BH0.28	m3				
〃	As BH0.45	m3				
	合計	m3				
残土処理	BH0.28	m3	3	2.69		
〃	BH0.45	m3	14	9.74	4.37	
	岩 BH0.28	m3				
	岩 BH0.45	m3				
	合計	m3	17			

管布設工数量総括表（1／1）

工種・細目	形状・寸法	単位	数量	摘要
【管布設工】				
VUφ150　区間距離	VUφ150	m	118	117.60
布設延長	VUφ150	m	114	114.38
管延長	VUφ150	m	114	114.38
管本数	VUφ150　L=4.00m	本	25	
調整管	VUφ150	m	14	14.38
マンホール継手	上流用　L=500	本		
〃	副管用　L=1000	本		
〃	下流用　L=500	本		
〃	下流用　L=1000	本		
管止めキャップ	VUφ150	ヶ所	1	
サンタックキャップ	VUφ150	ヶ所	5	
90°砂基礎	B=0.60　(0.072m3/m)　BH0.28	m	99.9	99.91
	BH0.45	m		
90°砂基礎	B=0.75　(0.091m3/m)　BH0.28	m		
	BH0.45	m		
90°砂基礎	B=0.85　(0.103m3/m)　BH0.28	m		
	BH0.45	m		
90°砂基礎	B=1.00　(0.122m3/m)　BH0.28	m		
	BH0.45	m		
90°砂基礎	B=1.10　(0.134m3/m)　BH0.28	m		
	BH0.45	m	14.6	14.55

組立マンホール数量総括表

工種・細目	形状・寸法	単位	数量	摘要
【1号組立マンホール】				
人孔鉄蓋	受枠共　　車道(T-25)	組	5	昇降機能付
〃	〃　　車道(T-14)	組		
〃	〃　　歩道(T-14)	組		
調整金具	25mm	個	3	
〃	45mm	個	2	
調整リング	5cm	個		
〃	10cm	個	3	
〃	15cm	個	3	
斜　壁	30cm	個		
〃	45cm	個	2	
〃	60cm	個	3	
直　壁	30cm	個	2	
〃	60cm	個		
〃	90cm	個		
〃	120cm	個		
〃	150cm	個	3	
〃	180cm	個	3	
躯体ブロック	60cm	個		
〃	90cm	個		
〃	120cm	個		
〃	150cm	個		
〃	180cm	個	4	うち、Ⅱ種1個
底　版		個	4	
ブロック据付	人孔深　　～3.0m	ヶ所	1	ME
〃	人孔深　3.0m～4.0m	ヶ所	2	MF,MH1
〃	人孔深　4.0m～5.0m	ヶ所	1	MC
〃	人孔深　5.0m～6.0m	ヶ所	1	MB
削孔工	VUφ400	ヶ所		
〃	VUφ150	ヶ所	7	内副管工含む
〃	VUφ200	ヶ所		
〃		ヶ所		
底部工	φ400	ヶ所		
〃	φ150	ヶ所	4	
〃	φ200	ヶ所		インバートのみ

副 管 工数量総括表

工 種 ・ 細 目	形 状 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
【小型マンホール工】				
小型マンホール	VUφ150×200 H=2m以下	箇所	2	
【内副管工】				
内副管工	副管高 1.0＜H≦1.5m	箇所	2	
	副管高 1.5＜H≦2.0m	箇所	2	
内副管継手	φ150-φ100	個	4	
プレーンエンド直管	VUφ100	本	2	
90度曲管	φ100	本	4	
固定金具	φ100用	組	6	
【閉塞工】				
コンクリート	18-8-25	m3	0.03	
同上型枠		m2	0.4	

土留工数量総括表

工種・細目	形状・寸法	単位	数量	摘要	
【土留工】				MA-MB	
建込簡易土留工	H=2.00m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
〃	H=2.50m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
〃	H=3.00m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
〃	H=3.50m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
〃	H=4.00m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m	16	15.60	
〃	H=4.50m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
〃	H=5.00m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			

土留工数量総括表

工種・細目	形状・寸法	単位	数量	摘要	
【土留工】				割込 人孔部	
四方張り　アルミ矢板土留	H=2.00m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
〃	H=2.50m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m	5	4.50	MC
〃	H=3.00m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m	5	4.50	MF
〃	H=3.50m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
軽量鋼矢板土留	H=4.00m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m	5	4.50	MB
〃	H=4.50m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
〃	H=5.00m　BH0.28	m			
〃	〃　BH0.45	m			
支保工	1段　BH0.28	箇所			
〃	〃　BH0.45	箇所			
〃	四方張り　W=2.25m 2段　BH0.28	箇所			
〃	〃　BH0.45　2S型	箇所	2	2	
〃	四方張り　W=2.25m 4段　BH0.28	箇所			
〃	〃　BH0.45　2S型	箇所	1	1	

撤去工ほか数量総括表

工種・細目	形状・寸法	単位	数量	摘要	
【撤去工】				撤去工 仮設工	汚水管 接続替え
硬質塩化ビニル管撤去	VUφ200	m	16	15.7	
鉄筋コンクリート管撤去	HPφ700　899kg/本	本	1	1.0	
	HPφ300　165kg/本	本	1	1.0	
組立マンホール撤去	組立1号	基	2	2	
	組立1号　斜壁上部	基	1	1	
内副管撤去	VUφ100	箇所	1		1
構造物取壊し	有筋CO	m3	1.74	1.74	
ガラ運搬処理	有筋CO	m3	1.74	1.74	
廃プラ処分		m3	0.07	0.06	0.01
鉄クズ		t	0.25	0.25	
【復旧工】					
鉄筋コンクリート管復旧	HPφ700	本	1	1.0	
	HPφ300	本	1	1.0	
【仮設工-仮排水工】					
排水ポンプ	50mm	基	1	1.0	
発動発電機	5kVA	台	1	1.0	
土のう積み　設置・撤去		m2	0.5	0.5	
土のう		袋	9	9	
【仮設工-敷き鉄板工】					
敷き鉄板設置・撤去	5×10　t=22mm	m2	84	83.70	
敷き鉄板		枚	18	18	
【仮設工-換気工】					
マンホール換気工	軸流式　50/60m3/min	箇所	4	4.00	

土　工　計　算　書　(1)

レベル4 細別	レベル5 規格	算式			数量	単位	摘要
機械掘削	BH0.45	MB	2.250 × 2.250 ×(122.380 − 118.883 + 0.500)	= 20.23			割込人孔部
		MC	2.250 × 2.250 ×(122.530 − 120.458 + 0.500)	= 13.02			〃
		MF	2.250 × 2.250 ×(123.090 − 120.789 + 0.500)	= 14.18			〃
		管控除	− π/4 × 0.165^2 × 2.250 × 3	= −0.14			
		MH1	2.100 × 2.100 ×(121.700 − 120.784 + 0.500)	= 6.24			人孔新設部
		ME	2.100 × 2.100 ×(122.770 − 122.010 + 0.000)	= 3.35			人孔改築部
		壁控除	− π/4 × 1.050^2 ×(0.450)	= −0.39			
		壁控除	− π/4 × 0.820^2 ×(0.310)	= −0.16			
				計 56.33	56.33	m3	
機械埋戻し	BH0.45	MB	2.250 × 2.250 ×(122.380 − 118.883 + 0.500)	= 20.23			
		基礎・底版控除	− π/4 × 1.100^2 × 0.330	= −0.31			
		直壁控除	− π/4 × 1.050^2 ×(122.380 − 118.88 + 0.170)	= −3.18			
		管控除	− π/4 × 0.165^2 ×(2.250 − 1.050)	= −0.03			
		MC	2.250 × 2.250 ×(122.530 − 120.458 + 0.500	= 13.02			
		基礎・底版控除	− π/4 × 1.100^2 × 0.330	= −0.31			
		直壁控除	− π/4 × 1.050^2 ×(122.530 − 120.46 + 0.170)	= −1.94			
		管控除	− π/4 × 0.165^2 ×(2.250 − 1.050)	= −0.03			
		MF	2.250 × 2.250 ×(123.090 − 120.789 + 0.500	= 14.18			
		基礎・底版控除	− π/4 × 1.100^2 × 0.330	= −0.31			
		直壁控除	− π/4 × 1.050^2 ×(123.090 − 120.79 + 0.170)	= −2.14			
		管控除	− π/4 × 0.165^2 ×(2.250 − 1.050)	= −0.03			
		MH1	2.100 × 2.100 ×(121.700 − 120.784 + 0.500	= 6.24			
		基礎・底版控除	− π/4 × 1.100^2 × 0.330	= −0.31			
		直壁控除	− π/4 × 1.050^2 ×(121.700 − 120.784 + 0.170)	= −0.94			
		管控除	− π/4 × 0.165^2 ×(2.100 − 1.050)	= −0.02			
		ME	2.100 × 2.100 ×(122.770 − 122.010 + 0.000)	= 3.35			
		直壁控除	− π/4 × 1.050^2 ×(0.760)	= −0.66			
				計 46.81	46.81	m3	
残土処分			56.33 − 46.81 × 1.11	= 4.37	4.37	m3	

管布設工数量計算書（VUφ150）

路線番号	人孔番号 下流側	人孔番号 上流側	管径 (mm)	区間距離 (m)	人孔内径 控除長 下流側 (m)	人孔内径 控除長 上流側 (m)	管布設工 管長 (m)	管本数 (本)	調整管 (m)	上流用マンホール継手 L=500 (本)	副管用マンホール継手 L=1000 (本)	下流用マンホール継手 L=500 (本)	下流用マンホール継手 L=1000 (本)	管止めキャップ (ヶ所)	サンタックキャップ (ヶ所)	人孔外径 控除長 下流側 (m)	人孔外径 控除長 上流側 (m)	砂基礎工 90° 砂基礎 B=0.60 0.072m3/m (m)	90° 砂基礎 B=0.75 0.091m3/m (m)	90° 砂基礎 B=0.85 0.103m3/m (m)	90° 砂基礎 B=1.00 0.122m3/m (m)	90° 砂基礎 B=1.10 0.134m3/m (m)	備考
2250	MA	MB	150	15.60	0.442	0.442	14.72	3	2.72						2	0.525	0.525					14.55	BH0.45
2250-1	MC	MH1	150	12.00	0.442	0.442	11.12	2	3.12						1	0.525	0.525	10.95					BH0.28
2250-2	MF	管止め	150	6.00	0.442		5.56	1	1.56					1	1	0.525		5.48					BH0.28
2250-1	MH1	MH2	150	32.00	0.442	0.290	31.27	7	3.27						1	0.525		31.48					BH0.28
2250-2	管止め	MH3	150	52.00		0.290	51.71	12	3.71									52.00					BH0.28
小計																		99.91					BH0.28
				117.60			114.38	25	14.38					1	5							14.55	BH0.45
累計																		99.91					BH0.28
				117.60			114.38	25	14.38					1	5							14.55	BH0.45

管布設土工数量計算書（VUφ150）

路線番号	人孔番号 下流側	人孔番号 上流側	管径 (mm)	掘削機種	区間距離 (m)	掘削深 下流側 (m)	掘削深 上流側 (m)	掘削深 平均 (m)	舗装厚 (m)	舗装切断 As t≦150 (m)	舗装切断 As t≦300 (m)	舗装取壊 上部幅 (m)	舗装取壊 取壊面積 As t≦100 (m2)	舗装取壊 取壊面積 As t≦150 (m2)	舗装取壊 取壊面積 As t≦400 (m2)	舗装取壊 取壊量 As (m3)	機械掘削(在来土) 下部幅 (m)	機械掘削(在来土) 上部幅 (m)	機械掘削(在来土) 掘削深 (m)	機械掘削(在来土) 土量 (m3)	機械掘削(岩) 掘削深 (m)	機械掘削(岩) 土量 (m3)	備考
2250	MA	MB	150	BH0.45	15.60	3.490	3.603	3.547									1.100	1.100	3.547	60.87			開発道路-車道
2250-1	MC	MH1	150	BH0.28	12.00	1.911	1.022	1.467									0.600	0.600	1.467	10.56			取付道路-1
2250-2	MF	管止め	150	BH0.28	6.00	0.522	0.000	0.261									0.600	0.600	0.261	0.94			開発道路-車道
2250-1	MH1	MH2	150	BH0.28	32.00	0.000	0.000																取付道路-1
2250-2	管止め	MH3	150	BH0.28	52.00	0.000	0.000																開発道路-車道
小計				BH0.28	102.00															11.50			
				BH0.45	15.60															60.87			
累計				BH0.28	102.00															11.50			
				BH0.45	15.60															60.87			

管布設土工数量計算書 （VUφ150）

路線番号	人孔番号 下流側	人孔番号 上流側	管径 (mm)	掘削機種	区間距離 (m)	舗装厚 仮復旧 (m)	舗装厚 仮復旧(仮) (m)	機械埋戻 砂 下部幅 (m)	砂 上部幅 (m)	砂 埋戻高 (m)	砂 控除 砂基礎 (m3/m)	砂 控除 管断面 (m3/m)	砂 土量 (m3)	流用土 下部幅 (m)	流用土 上部幅 (m)	流用土 埋戻高 (m)	流用土 土量 (m3)	路床(購入土) 下部幅 (m)	路床(購入土) 上部幅 (m)	路床(購入土) 埋戻高 (m)	路床(購入土) 購入土土量 (m3)	路床(購入土) RC-40土量 (m3)	残土 (m3)	備考
2250	MA	MB	150	BH0.45	15.60			1.100	1.100	0.365	0.134	0.021	3.85	1.100	1.100	2.682	46.02	1.100	1.100	0.500	8.58		9.74	開発道路-車道
2250-1	MC	MH1	150	BH0.28	12.00			0.600	0.600	0.365	0.072	0.021	1.51	0.600	0.600	1.102	7.93						1.75	取付道路-1
2250-2	MF	管止め	150	BH0.28	6.00			0.600	0.600	0.365	0.072	0.021	0.76										0.94	開発道路-車道
2250-1	MH1	MH2	150	BH0.28	32.00			0.600	0.600	0.365	0.072	0.021	4.03											取付道路-1
2250-2	管止め	MH3	150	BH0.28	52.00			0.600	0.600	0.365	0.072	0.021	6.55											開発道路-車道
小計				BH0.28	102.00								12.85				7.93						2.69	
				BH0.45	15.60								3.85				46.02				8.58		9.74	
累計				BH0.28	102.00								12.85				7.93						2.69	
				BH0.45	15.60								3.85				46.02				8.58		9.74	

土留工数量計算書　　（VUφ150）

路線番号	人孔番号 下流側	人孔番号 上流側	管径 (mm)	掘削機種	区間距離 (m)	掘削深 下流側 (m)	掘削深 上流側 (m)	掘削深 平均 (m)	掘削深 岩位置 GLより (m)	掘削深 平均 (岩位置考慮) (m)	素掘 (m)	建込簡易土留工 2.00m (m)	建込簡易土留工 2.50m (m)	建込簡易土留工 3.00m (m)	建込簡易土留工 3.50m (m)	建込簡易土留工 4.00m (m)	建込簡易土留工 4.50m (m)	建込簡易土留工 5.00m (m)	備考
2250	MA	MB	150	BH0.45	15.60	3.490	3.603	3.547		3.547						15.60			
2250-1	MC	MH1	150	BH0.28	12.00	1.911	1.022	1.467		1.467	12.00								
2250-2	MF	管止め	150	BH0.28	6.00	0.522	0.000	0.261		0.261	6.00								
2250-1	MH1	MH2	150	BH0.28	32.00	0.000	0.000												
2250-2	管止め	MH3	150	BH0.28	52.00	0.000	0.000												
小計				BH0.28	102.00						18.00								
				BH0.45	15.60											15.60			
累計				BH0.28	102.00						18.00								
				BH0.45	15.60											15.60			

1号組立マンホール材料表

路線番号	人孔番号	地盤高	人孔深	ブロック据付				流出管			流入管				副管工		削孔工			底部工		ブロック類																												調整金具		蓋・受枠		
																						底版	く体ブロック						直壁							斜壁				調整リング													
				一 3.0m	3.0— 4.0m	4.0— 5.0m	5.0— 6.0m	管種	管径	管底高	管種	管径	管底高	落差	管径	落差	VU 400	VU 150	VU 200	VU 400	VU 150		60	90	120	150	180			30	60	90	120	150	180			15	30	45	60	5	10	15	25	45	T25	T14	T14		
		m	m	ヶ所	ヶ所	ヶ所	ヶ所		mm	m		mm	m	m	mm	m	ヶ所	ヶ所	ヶ所	ヶ所	ヶ所	個	個	個	個	個	個			個	個	個	個	個	個			個	個	個	個	個	個	個	組	組	組	組	組		
B	MB	現況地盤高 122.380 124.700	3.497 5.817				1	VU	150	118.883	VU	150	120.302	1.419	100	1.419					1	1					1						1	1						1			1		1			1					
C	MC	現況地盤高 122.530 125.000	2.072 4.542			1		VU	150	120.458	VU VU	150 150	120.745 120.458	0.287				2			1	1					1			1					1					1			2				1	1					
F	MF	現況地盤高 123.090 124.750	2.301 3.961		1			VU	150	120.789	VU VU	150 150	122.674 120.789	1.885	100	1.885		1			1	1					1							1						1			1			1		1					
E	ME	現況地盤高 122.770 125.000	ブロック高 2.990	1				VU	150	120.700	VU	150	120.710	0.010															1					1						1				1		1			1				
H1	MH1	現況地盤高 121.700 124.660	0.916 3.876		1			VU	150	120.784	VU	150	122.537	1.753	100	1.753					1	1					1							1					1				1			1		1	1				
小計				1	2	1	1											3			4	4					4			2				3	3					2	3		3	3	3	2	5				
合計				1	2	1	1											3			4	4					4			2				3	3					2	3		3	3	3	2	5				

1号組立マンホール底部工　（φ150）

1ヶ所当り

工 種 ・ 細 目	算　　式	数　量	単位
上塗りモルタル	(1:2　t=2cm)		
	π/4　×　0.900　^2 －　0.154　×　0.900		
	＋　π/2　×　0.154　×　0.900　＝	0.715	m2
インバートコンクリート	(18-8-25)		
	π/4　×　0.900　^2×(　0.170　＋　0.154　/　2　)		
	－　π/4　×　0.154　^2×　1 / 2　×　0.900　＝	0.149	m3
基礎工	(RC-40)		
t=20cm	π/4　×　1.100　^2　＝	0.95	m2

汚水管接続替え工

材　料　計　算　書				
種　別		算　式	単位	数　量
MA				
撤去工				
内副管撤去	VUφ100	H=　4.390　－　2.300　＋　0.150　＝　2.240	m	2.24
プラ廃材処分		π/4　×(0.114^2　－　0.100^2)×　2.240　＝　0.005	m3	0.005
閉塞工				
コンクリート	18-8-25	0.450　×　0.450　×　0.150　＝　0.030		
		π/4　×　0.165^2　×　0.075　＝　0.002		
		計　0.032	m3	0.03
同上型枠		0.450　×　0.150　×　2　＝　0.14		
		0.450　×　0.450　＋　π/4　×　0.165^2　＝　0.22		
		計　0.36	m2	0.36
内副管工				
MA	副管高	118.836　－　117.560　＝　1.276	m	1.276
MB	副管高	120.302　－　118.883　＝　1.419	m	1.419
MH1	副管高	122.537　－　120.784　＝　1.753	m	1.753
MF	副管高	122.674　－　120.789　＝　1.885	m	1.885
	1.0＜H≦1.5m		箇所	2
	1.5＜H≦2.0m		箇所	2
内副管継手	φ150-φ100		個	4
プレーンエンド直管	VUφ100	1.276　＋　1.419　＋　1.753　＋　1.885　＝　6.333		
		6.333　-(　0.090　＋　0.178　＋　　)×　4　＝　5.261		
		5.261　/　4.000　m/本　＝　1.3	本	2
90度曲管	φ100		本	4
固定金具	φ100用		組	6
削孔	VUφ150用		箇所	4

管　路　土　留　工　計　算　書　(1)

レベル4 細別	レベル5 規格	算式					数量	単位	摘要
アルミ矢板土留工 W=333mm 四方張り	H=2.50m 両側	MC	2.250	×	2	= 4.50	4.50	m	両側
	H=3.00m 両側	MF	2.250	×	2	= 4.50	4.50	m	両側
軽量鋼矢板板土留工 W=333mm 四方張り	H=4.50m 両側	MB	2.250	×	2	= 4.50	4.50	m	両側
アルミ製支保工 2S型	四方張り W=2.25m MHB250型 2段	MC				= 1			
		MF				= 1			
						計 2	2	箇所	
	四方張り W=2.25m MHB250型 4段	MB				= 1	1	箇所	

撤　去　工　計　算　書　(1)

レベル4 細別	レベル5 規格		算式	数量	単位	摘要
撤去工						
硬質塩化ビニル管撤去	VUφ150			15.7	m	
鉄筋コンクリート管撤去	HPφ700		l=2.43m	1	本	899kg/本
	HPφ300		l=2.00m	1	本	165kg/本
組立マンホール撤去	組立1号			2	基	
	組立1号			1	基	斜壁より上部のみ
構造物取壊し (既設MH)	有筋CO	調整部 斜壁	外円 内円 高さ π/4 ×(0.820^2 − 0.600^2)× 0.180 = 0.04 π/4 ×{(0.820^2 − 0.600^2) +(1.050^2 − 0.900^2)}× 1/2 × 0.60 = 0.14			
		管取付壁	π/4 ×(1.050^2 − 0.900^2)× 1.500 = 0.34			
		底版	π/4 × 1.100^2 × 0.130 = 0.12			
		インバート	π/4 × 0.900^2 × 0.284 − π/4 × 0.150^2 × 1/2 × 0.90 = 0.17			
		調整部 斜壁	π/4 ×(0.820^2 − 0.600^2)× 0.130 = 0.03 π/4 ×{(0.820^2 − 0.600^2) +(1.050^2 − 0.900^2)}× 1/2 × 0.45 = 0.11			
		管取付壁	π/4 ×(1.050^2 − 0.900^2)× 1.500 = 0.34			
		底版	π/4 × 1.100^2 × 0.130 = 0.12			
		インバート	π/4 × 0.900^2 × 0.284 − π/4 × 0.150^2 × 1/2 × 0.90 = 0.17			
構造物取壊し (MH改築)	有筋CO	ME調製部 ME斜壁	π/4 ×(0.820^2 − 0.600^2)× 0.200 = 0.05 π/4 ×{(0.820^2 − 0.600^2) +(1.050^2 − 0.900^2)}× 1/2 × 0.45 = 0.11 計 1.74	1.74	m3	
ガラ運搬処理	有筋CO			1.74	m3	
	廃プラ		π/4 ×(0.165^2 − 0.150^2)× 15.7 = 0.06	0.06	m3	
鉄クズ	マンホール蓋		3 × 82 / 1000 = 0.246 kg/枚 kg/t	0.25	t	
復旧工						
鉄筋コンクリート管復旧	HPφ700		l=2.43m	1.0	本	
	HPφ300		l=2.00m	1.0	本	

仮　設　工　計　算　書　(1)

レベル4 細別	レベル5 規格	算式	数量	単位	摘要
仮排水工		口径　揚程			
ポンプ設置撤去	作業時排水	50mm　10m	1	箇所	MA-MB
発動発電機		5kVA	1	基	
仮排水土工					
釜場掘削		幅　長さ　深さ　箇所			
機械掘削	BH0.28	0.300 × 0.300 × 0.500 × 2 = 0.09			MA-MB
		計 0.09	0.09	m3	
機械埋戻し	発生土	= 0.09			
		計 0.09	0.09	m3	
仮排水仮設工					
土のう積 設置・撤去	小口並べ	0.5 = 0.5	0.5	m2	MA-MB
土のう		0.5 × 17 = 8.5	9	袋	
敷き鉄板工					
敷鉄板設置・撤去	5×10	4.650 × 18 = 83.70	83.70	m2	
敷き鉄板	5×10	18 枚	18	枚	
換気工					
送風機	軸流式	50/60 m3/min	4	箇所	MA、MB、MC、MF
発動発電機	ガソリン	5kVA 6.3ｋW	1	基	