

**管きょ工(開削)-管路土工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 1

[illegible]

**管きょ工(開削)-管路土工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 2

[illegible]

管きょ工(開削)-管布設工

上段：変更前 下段：変更後

P.3

名 称	単位	単位長	算 式														数量		延長計算(m)		摘 要			
																	計	改め	布設延長	管延長				
硬質塩化ビニル管	m																520.413	520	520.413	520.413				
HIVP RR直管 φ100×5.0m	本	5.000	1	11	1	1	1	5	1	6	1	26	1	10	1	27	1	94	94	470.000	470.000			
HIVP RR直管 φ100×5.0m	本	5.000	9															9	9	42.500	42.500	切管調書		
HIVP RRヘント45° φ100	個	0.514	1	1	1	1	1	1	1											7	7	3.598	3.598	
HIVP RRヘント22 1/2° φ100	個	0.385	1	1	1	1	1											5	5	1.925	1.925			
HIVP RRヘント11 1/4° φ100	個	0.325	1	1											2	2	0.650	0.650						
HIVP RRヘント5 5/8° φ100	個	0.295	1	1	1											3	3	0.885	0.885					
HIVP RR両受ソケット φ100	個	0.080	1	1	1	1	1											5	5	0.400	0.400			
幼型 チース(台付) φ100×φ75	個	0.290	1											1	1	0.290	0.290							
幼型 フランジ短管 φ100	個	0.165	1											1	1	0.165	0.165							
離脱防止金具 (RR形) φ100	個		29											29	29									
離脱防止金具 (RR形両受ソケット用) φ100	個		4											4	4									
硬質塩化ビニル管据付工 φ100	m		520											520	520									
硬質塩化ビニル管切断 φ100	口		14											14	14			切管調書						
硬質塩化ビニル管RR継手工 φ100	口		94	9	7	5	2	3	10											130	130			
メニカル継手 φ100	口		2	1											3	3								
離脱防止金具設置 φ100	口		29	4											33	33								

**管きょ工(開削)-管布設工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 4

[illegible]

管きょ工(開削)-管布設工

上段：變更前 下段：變更後

P. 5

名 称			単位	単位長	算 式										数量		延長計算(m)		摘 要	
															計	改め	布設延長	管延長		
弁類			箇所													1	1			
フランジ継手材 φ75 RF			組		2											2	2			
下水用空気弁 2種 粉体 φ75			個		1											1	1			
下水用補修弁キャップ式 2種左 粉体			個		1											1	1			
空気弁用鉄蓋 (蓋枠付) 角形2号 (取替枠・カラー標示)			組		1											1	1			
空気弁用嵩上レシコンボックス (RB 6050 (A)) 上部壁 角形2号 H=200			個		1											1	1			
空気弁用嵩上レシコンボックス (RB 6050 (B)) 中部壁 角形2号 H=100			個		1											1	1			
空気弁用嵩上レシコンボックス (RB 6050 (B)) 中部壁 角形2号 H=200			個		4											4	4			
空気弁用嵩上レシコンボックス (RB 6050 (C)) 下部壁 角形2号 H=200			個		1											1	1			
空気弁用底板レシコンボックス ( 6050 (P) ) H=40 角形底板2号			個		1											1	1			
空気弁設置 φ75			基		1											1	1			フランジ接合含む
空気弁座設置 φ75			基		1											1	1			フランジ接合含む
鉄蓋設置 角形2号			個		1											1	1			無収縮モルタル 17kg/箇所 ≒1袋(25kg)
レシコンクリート製ボックス設置 上部壁 角形2号 H=200			個		1											1	1			
レシコンクリート製ボックス設置 中部壁 角形2号 H=100			個		1											1	1			
レシコンクリート製ボックス設置 中部壁 角形2号 H=200			個		4											4	4			
レシコンクリート製ボックス設置 下部壁 角形2号 H=200			個		1											1	1			
レシコンクリート製ボックス設置 底板 角形2号 H=40			個		1											1	1			

**管きょ工(開削)-管布設工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 6

[illegible]

**管きょ工(開削)-管基礎工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 7

[illegible]

**管きょ工(開削)-管路土留工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 8

[illegible]



**管きょ工(開削)-管路土留工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 9

[illegible]

**管きょ工(開削)-開削水替工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 10

[illegible]

## マンホール工-組立マンホール工

上段：変更前 下段：変更後

P. 11

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
組立1号マンホール															1	1			
底部工(栗石基礎) 組立1号マンホールφ200 インバート無	箇所		1												1	1			
コンクリート(コンクリート工)	m3		0.108												0.108	0.108			
底部工(インバートのみ)	箇所		1												1	1			
コンクリート(コンクリート工)	m3		0.056												0.056	0.056			
組立マンホール 底版 1号 φ900 穴無し	個		1												1	1			
組立マンホール 1号 管取付け壁 I 種 φ900mm H=1,800mm	個		1												1	1			
組立マンホール 斜壁 1号 φ600×900×450mm	個		1												1	1			
組立マンホール 直壁 1号 φ900mm H=900mm	個		1												1	1			
組立マンホール 調整リング 各号共通 φ600mm H=50mm	個		1												1	1			
組立マンホール 調整リング 各号共通 φ600mm H=100mm	個		1												1	1			
組立マンホール調整金具 各号共通 H=45mmまで	個		1												1	1			
長浜市型グラウトマンホール蓋 φ600 t-14 除雪型	組		1												1	1			
組立マンホール削孔費 1号 塩ビ管用φ100	箇所		1												1	1			
組立マンホール削孔費 1号 塩ビ管用φ200	箇所		3												3	3			

**マンホール工-組立マンホール工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 12

[illegible]

**マンホール工-組立マンホール工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 13

[illegible]

上段：變更前 下段：變更後

[illegible]

## 立坑工-鋼製ケーシング式土留工及び土工

上段：変更前 下段：変更後

P. 15

名 称	単位	単位長	算 式											数量		延長計算(m)		摘 要
														計	改め	布設延長	管延長	
<b>鋼製ケーシング圧入掘削</b>	<b>m</b>													6.395	6.395			
圧入掘削積込み工(揺動圧入φ2500以下) ケーシング呼び径φ2000mm立坑深8m以下 土質:粘性土 N≤5	m		1.990											1.990	1.990			
圧入掘削積込み工(揺動圧入φ2500以下) ケーシング呼び径φ2000mm立坑深8m以下 土質:粘性土 5<N≤30	m		0.150											0.150	0.150			
圧入掘削積込み工(揺動圧入φ2500以下) ケーシング呼び径φ2000mm立坑深8m以下 土質:砂質土 N≤30	m		1.505											1.505	1.505			
圧入掘削積込み工(揺動圧入φ2500以下) ケーシング呼び径φ2000mm立坑深8m以下 土質:礫質土 N≤30	m		2.750											2.750	2.750			
ケーシング溶接工 ケーシング呼び径φ2000mm	箇所		2											2	2			
ケーシング引上げ工(揺動圧入機) ケーシング呼び径φ2000mm	m		0.9											0.9	0.9			
ケーシング撤去工 ケーシング呼び径φ2000mm	箇所		1											1	1			
鉄スクラップ ヘビー H1	t		0.909											0.909	0.9			
<b>底版コンクリート</b>	<b>箇所</b>													1	1			
底版コンクリート打設工 φ2000	m3		3.1											3.1	3.1			
<b>圧入機掘削設備</b>	<b>箇所</b>													1	1			
機械設置撤去工 (鋼管式立坑工、揺動圧入機) ケーシング呼び径φ2000	回		1											1	1			

## 立坑工-鋼製ケーシング式土留工及び土工

上段：変更前 下段：変更後

P. 16

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
<b>鋼製ケーシング存置</b>	<b>m</b>														5.5	5.5			
刃先制作取付費 φ2000	個		1												1	1			
鋼製ケーシング φ2000 t=12mm	m		5.5												5.5	5.5			
<b>鋼製ケーシング損料等</b>	<b>式</b>														1	1			
仮設ケーシング損料 φ2000 転用15回	回		1												1	1			
<b>立坑水替</b>	<b>箇所</b>														1	1			
うわ水排水工	箇所		1												1	1			
<b>泥水運搬処理</b>	<b>箇所</b>														1	1			
スライム処理工	箇所		1												1	1			
汚泥吸排車運搬(8t車) 汚泥吸排車 8t車	m3		1.2												1.2	1.2			
汚泥処分費 泥水	m3		1.2												1.2	1.2			
<b>現場発生品運搬</b>	<b>回</b>														1	1			
現場発生品・支給品運搬	回		1												1	1			@0.909t



[illegible]





補単	路線名	測点名 上流 下流	延長	土被り	平均 掘削深	既設 舗装種別 舗装厚	復旧 舗装種別 舗装全厚	掘削幅	掘削高	埋戻高	基礎高	土工							土留工								舗装工																
												掘削		基面整正	埋戻し (流用土)		砂基礎		残土処分	掘削深 1.5m超え 2.0m以下	掘削深 2.0m超え 2.5m以下	掘削深 2.5m超え 3.0m以下	アルミ H=2.0m 1段	アルミ H=2.5m 1段	アルミ H=2.5m 2段	アルミ H=3.0m 2段	アルミ H=3.5m 2段	舗装切断 As t=15cm以下	舗装版破砕 As t=10cm以下	舗装がら 処分工	1:市道			2:県道2号									
															A区分	B区分															基礎砂	防護砂	舗装復旧 密As t=3cm	舗装復旧 粒調碎石 t=12cm	舗装復旧 RC-30 t=10cm	舗装復旧 密As t=3cm	舗装復旧 粒調碎石 t=12cm	舗装復旧 RC-30 t=30cm					
												土留なし	土留あり	(m3)	(m3)	(m2)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m3)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)
												L	d	H	t1	H1	W	(m)	(m)	(m)	(m)	(m3)	(m3)	(m2)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)
補助	7-a-1	No.P1 No20+520.6		1.27	1.499	1	As	0.550	1.449	0.935	0.314																																
				1.30		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+520.6 No20+456.9	63.700	1.30	1.464	1	As	0.550	1.414	0.900	0.314	49.539		35.035	7.007	24.525	3.504	6.847	14.538																								
				1.20		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+456.9 No20+453.2	3.700	1.20	1.424	1	As	0.550	1.374	0.860	0.314	2.796		2.035	0.407	1.343	0.204	0.398	0.854																								
				1.22		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+453.2 No20+438.2	15.000	1.22	1.424	1	As	0.550	1.374	0.860	0.314	11.336		8.250	1.650	5.445	0.825	1.612	3.461																								
				1.20		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+438.2 No20+404.7	33.500	1.20	1.414	1	As	0.550	1.364	0.850	0.314	25.132		18.425	3.685	11.976	1.843	3.601	7.748																								
				1.20		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+404.7 No20+365.0	39.700	1.20	1.574	1	As	0.850	1.524	1.010	0.314		51.427		6.749	27.333	3.375	6.816	13.596	39.700																							
				1.52		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+365.0 No20+329.7	35.300	1.52	1.789	1	As	0.850	1.739	1.225	0.314		52.179		6.001	30.755	3.001	6.061	11.380	35.300																							
				1.63		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+329.7 No20+289.7	40.000	1.63	1.829	1	As	0.850	1.779	1.265	0.314		60.486		6.800	36.210	3.400	6.868	12.745	40.000																							
				1.60		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+289.7 No20+225.7	64.000	1.60	1.834	1	As	0.850	1.784	1.270	0.314		97.050		10.880	58.208	5.440	10.988	20.362	64.000																							
				1.64		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+225.7 No20+165.7	60.000	1.64	1.909	1	As	0.850	1.859	1.345	0.314		94.809		10.200	58.395	5.100	10.302	18.669	60.000																							
				1.75		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+165.7 No20+84.7	81.000	1.75	1.744	1	As	0.850	1.694	1.180	0.314		116.632		13.770	67.473	6.885	13.907	26.452	81.000																							
				1.31		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+84.7 No20+69.7	15.000	1.31	1.504	1	As	0.850	1.454	0.940	0.314		18.539		2.550	9.435	1.275	2.575	5.236	15.000																							
				1.27		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+69.7 No20+23.006	46.694	1.27	1.674	1	As	0.850	1.624	1.110	0.314		64.456		7.938	36.118	3.969	8.017	15.554	46.694																							
				1.65		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+23.006 No20+21.7	1.306	1.65	2.144	1	As	0.850	2.094	1.580	0.314		2.325		0.222	1.532	0.111	0.224	0.378		1.306																						
				2.21		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+21.7 No20+19.7	2.000	2.21	2.439	1	As	0.850	2.389	1.875	0.314		4.061		0.340	2.848	0.170	0.343	0.522		2.000																						
				2.24		0.050	0.250																																				
補助	7-a-1	No20+19.7 No20+18.2	1.500	2.24	2.469	1	As	0.850	2.419	1.905	0.314		3.084		0.255	2.174	0.128	0.258	0.388		1.500																						
				2.27		0.050	0.250																																				
小計			502.400									88.803	565.048	63.745	78.454	373.770	39.230	78.817	151.883	381.694	4.806		217.694	164.000	1.306	3.500		1004.800	392.270	19.616	392.270	392.270											

補単	路線名	測点名 上流 下流	延長	土被り	平均	既設	復旧	掘削幅	掘削高	埋戻高	基礎高	土工						土留工								舗装工																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
			L	d	H	舗装種別 舗装厚 t1	舗装種別 舗装全厚 H1	W					掘削		基面整正	埋戻し (流用土)		砂基礎		残土処分	掘削深 1.5m超え 2.0m以下	掘削深 2.0m超え 2.5m以下	掘削深 2.5m超え 3.0m以下	軽量 H=2.0m 1段	軽量 H=2.5m 1段	軽量 H=2.5m 2段	軽量 H=3.0m 2段	軽量 H=3.5m 2段	舗装切断 As t=15cm以下	舗装版破砕 As t=10cm以下	舗装がら 処分工	1:市道			2:県道2号																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
													土留なし	土留あり		A区分	B区分	基礎砂	防護砂													密As t=3cm	粒調碎石 t=12cm	RC-30 t=10cm	密As t=3cm	粒調碎石 t=12cm	RC-30 t=30cm																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
																																						(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(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)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)

φ100 切管調書 RRHVP 形 定尺L= 5.000 m/本

番号	甲切管		乙切管①		乙切管②		乙切管③		乙切管④		乙切管⑤		残管		計	切断のみ				
	受口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口	挿口						
1	3.200										1.600		0.200		5.000	2				
2	4.600												0.400		5.000	1				
3	4.100												0.900		5.000	1				
4	4.000										1.000				5.000	1				
5	4.700												0.300		5.000	1				
6	1.900								1.500		1.600				5.000	2				
7	4.800												0.200		5.000	1				
8	1.700										2.900		0.400		5.000	2				
9	1.300								1.200		2.400		0.100		5.000	3				
10																				
11																				
12																				
13																				
14																				
15																				
16																				
17																				
18																				
19																				
20																				
計	9本												2.500			14				

# 本管掘削土量 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

掘削機械	掘削土木 [m3]	掘削下水 [m3]	掘削土量計 [m3]		基面整正 [m2]
0.28m3(0.20)		16.985	16.985		
合計		16.985	16.985		

# 本管理戻土量 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

掘削機械 0.28m3(0.20)

埋戻種別	埋戻土量[m3]					
	埋戻A1	埋戻A2	埋戻B1	埋戻B2	流用A区分	流用B区分
流用土		1.081		12.600		
合計		1.081		12.600		

土量合計	13.681
------	--------



# 本管発生土処理 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

運搬機械	人力[m3]		BH0.13(0.10)[m3]		BH0.28m3(0.20)[m3]		BH0.45m3(0.35)[m3]		BH0.80m3(0.60)[m3]		合計	
	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道
DT4t						1.798						1.798
合計						1.798						1.798

合計	1.798
----	-------

# 本管布設 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

管種 リブ管

管径 [mm]	管 材料費					管布設工 [m]	マンホール 削孔[箇所]	区間延長 [m]
	片受直管[本]	調整管[本]		副管継手(外)[本]	副管継手(内)[本]			
200		1				2.700		5.15

処理種別 当初

本管 基礎工 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助  
基礎高[m] 0.406

種別	基礎工 [m3]					管防護工 [m3]					合計
	人力	BH0.13m3(0.10)	BH0.28m3(0.20)	BH0.45m3(0.35)	BH0.80m3(0.60)	人力	BH0.13m3(0.10)	BH0.28m3(0.20)	BH0.45m3(0.35)	BH0.80m3(0.60)	
RC-30			0.540					1.482			2.022
合計			0.540					1.482			2.022

管渠延長合計	2.750
--------	-------

土留工集計表（本管）

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分補助

管種 リブ管

矢板 アルミ矢板

掘削機種	掘削深 [m]	土留めなし												合計	掘削機種 毎合計
	掘削幅 [m]	～1.5	1.51～1.55	1.56～2	2.01～2.05	2.06～2.5	2.51～2.6	2.61～3	3.01～3.3	3.31～3.5	3.51～3.8	3.81～5			
0.28m3 (0.20)	～0.97													5.150	
	～1.22								2.650	2.500					
	～1.62														
掘削幅 毎合計	～0.97													5.150	
	～1.22								2.650	2.500					
	～1.62														
掘削深毎 合計									2.650	2.500				5.150	

総合計	5.150
-----	-------

マンホール設置工 集計表(1)

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600) 1箇所

マンホール形式	設置 箇所数 [箇所]	インバート [個]	底版 [個]	躯体ブロック[個]					斜壁[個]				直壁[個]						調整リング[個]			調整金具[個]			蓋受枠 [箇所]	平均 マンホール深 [m]	
				1.8	1.5	1.2	0.9	0.6		0.6	0.45	0.3		1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3		5cm	10cm	15cm	15mm			25mm
1号	1	1	1	1							1					1				1	1				1	1	3.267
合計	1	1	1	1							1					1				1	1				1	1	3.267

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール形式	設置 箇所数 [箇所]	インバート [個]	底版 [個]	躯体ブロック[個]					斜壁[個]				直壁[個]						調整リング[個]			調整金具[個]			蓋受枠 [箇所]	平均 マンホール深 [m]
				1.8	1.5	1.2	0.9	0.6		0.6	0.45	0.3		1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3		5cm	10cm	15cm	15mm		
3号	1		1		1							1		2							1		1		1	5.095
合計	1		1		1							1		2							1		1		1	5.095

処理種別 当初

マンホール設置工 集計表(2)

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール形式	管削孔[箇所]												ゴム製ジョイント[箇所]												
	φ 100	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250	VU300	
1号	1			3												1									
合計	1			3												1									

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール形式	管削孔[箇所]												ゴム製ジョイント[箇所]												
	φ 100	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250	VU300	
3号				2												2									
合計				2												2									

処理種別 当初

# 管口止水 集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール形式 1号

管種	管口止水[箇所]											
	φ100	φ125	φ150	φ200	φ250	φ300						
塩ビ管	1											
リブ管				3								
合計	1			3								

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール形式 3号

管種	管口止水[箇所]											
	φ100	φ125	φ150	φ200	φ250	φ300						
リブ管												
合計												

処理種別 当初

マンホールブロック据付工 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール形式 1号

	マンホール据付工[箇所]								合計
	～3.00[m]	～4.00[m]	～5.00[m]	～6.00[m]	～999.00[m]				
		1							1
合計		1							1

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール形式 3号

	マンホール据付工[箇所]								合計
	～3.00[m]	～4.00[m]	～5.00[m]	～6.00[m]	～999.00[m]				
				1					1
合計				1					1

処理種別 当初



底部工 集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール 形式	管径 [mm]				底部工 [箇所]	(インバート有)			
		栗石	砕石(RC-40)	底部工なし					
1号	200			1					
合計				1					

マンホール 形式	管径 [mm]				底部工 [箇所]	(インバート無)			
		栗石	砕石(RC-40)	底部工なし					
1号	200	1							
合計		1							

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール 形式	管径 [mm]				底部工 [箇所]	(インバート無)			
		栗石	砕石(RC-40)	底部工なし					
3号	200			1					
合計				1					

処理種別 当初

マンホール設置工(1) 計算書

工事番号 3

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

マンホール形式 1号

人孔番号	人孔深	インバート	底版	躯体ブロック[個]						斜壁[個]				直壁[個]						調整リング[個]			調整金具[個]			蓋受枠		
	[m]	[個]	[個]	1.8	1.5	1.2	0.9	0.6		0.6	0.45	0.3		1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3		5cm	10cm	15cm	15mm	25mm		45mm	
No.20	1.663	1																										
No.23	3.267		1	1							1						1					1	1				1	T-14(φ 600)
既No.5	2.947																											
合計		1	1	1							1						1					1	1				1	

マンホール形式 3号

人孔番号	人孔深	インバート	底版	躯体ブロック[個]						斜壁[個]				直壁[個]						調整リング[個]			調整金具[個]			蓋受枠	
	[m]	[個]	[個]	1.8	1.5	1.2	0.9	0.6		0.6	0.45	0.3		1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3		5cm	10cm	15cm	15mm	25mm		45mm
P1	5.095		1		1							1			2								1		1		T-14(φ 900・600)
合計			1		1							1			2								1		1		

処理種別 当初

マンホール設置工(2) 計算書

工事番号 3

工事名 木之本西幹線投入点(17)接続工事(難波第3工区)

費用区分 補助

マンホール形式 1号

人孔番号	人孔深 [m]	流入管削孔[箇所]											ゴム製ジョイント[箇所]											管口止水[箇所]		
		φ 100	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250	VU300	φ 100	φ 200
No.20	1.663	1																							1	
No.23	3.267				2											1										2
既No.5	2.947				1																					1
合計		1			3											1									1	3

マンホール形式 3号

人孔番号	人孔深 [m]	流入管削孔[箇所]											ゴム製ジョイント[箇所]											管口止水[箇所]		
		φ 100	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250	VU300	φ 100	φ 200
P1	5.095				2											2										
合計					2											2										

処理種別 当初

# マンホール副管設置 集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

副管 なし

本管 管種	本管 管径[mm]	副管 管径[mm]	段 差 [箇所]									
			0.6～	1.26～	1.76～	2.26～	2.76～	3.26～	3.76～	4.26～		
リブ管	200											
合計												

舗装版切断 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

舗装厚 [m]	舗装版切断[m]									
	アスファルト	コンクリート(無筋)	コンクリート(有筋)							
～0.15	10.300									
合計	10.300									

舗装版破碎 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

舗装種別 アスファルト

破碎機械 0.28m3(0.20)

区分	舗装厚[m]						
	～0.10	～0.15	～999.00				
本管部	5.407						
合計	5.407						

殻運搬処理
 内訳集計表

工事名
 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分
 補助

舗装種別
 アスファルト

運搬機械	人力 [m3]		BH0.13(0.10)[m3]		BH0.28(0.20)[m3]		BH0.45(0.35)[m3]		BH0.80(0.60)[m3]		合計
	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	
DT4t					0.270						0.270
合計					0.270						0.270
	人力合計		0.13合計		0.28合計	0.270	0.45合計		0.80合計		

総合計	0.270
-----	-------

路盤工 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

施工区分 車道

仕上がり 厚 [m]	路盤工1[m2]										路盤工2[m2]									
	流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)		流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)	
0.10												5.407								
0.12						5.407														
合計						5.407						5.407								



# 路面復旧工 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

施工区分 車道

舗装厚 [m]	路面復旧[m2]							
	再生密粒度AS13	再生密粒度AS20	密粒度AS13	密粒度AS20				
0.03	5.407							
合計	5.407							

# 土量計算書

工事番号 3

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

路線名 7-a-1a		スパン番号 01-00		管種 リブ管		管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t			
現況舗装厚 [m]		0.05 復旧舗装厚[m]		0.03 管防護厚[m]		0.10 管基礎厚[m]		0.10 流用可能層厚[m]		0.000 <input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続		<input checked="" type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続					
日進量[m/日]		本管勾配[%]		3.018 管渠継手無し[m]		1.450 調整管[本]		0.362 矢板設置率[%]		100.000 流用余り[m3]		0.000 ステップ		-1.538			
人孔番号		区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手
下流側 P1		2.65	1.20	1.450	85.56	82.645	82.542	3.018								84.183	なし
上流側 既No.5					85.60	82.653	82.550	3.050	3.034	1.05	3.185	8.440	0.000	0	1.450		
舗装切断		5.300 [m]		2.65 × 2				路面復旧		車道 再生密粒度AS1		2.782 [m2]		2.65 × 1.05		復旧舗装厚 0.03[m]	
舗装取壊		2.782 [m2]		2.65 × 1.05				埋戻A1区分		流用土		0.000 [m3]		2.65 × 1.05 × 0.00			
舗装取壊		0.139 [m3]		2.65 × 1.05 × 0.05				埋戻A2区分		流用土		0.556 [m3]		2.65 × 1.05 × 0.20 -		0.000 + 0.000	
掘削[土木]		0.000 [m3]						埋戻B1区分		流用土		0.000 [m3]		2.65 × 1.05 × 0.00			
基面整正		0.000 [m2]						埋戻B2区分		流用土		6.038 [m3]		2.65 × 1.05 × 2.17 -		0.000	
掘削[下水]		8.301 [m3]		8.440 - 0.139				路盤工1区分		車道 M-30		2.782 [m2]		2.65 × 1.05		路盤厚1 0.12[m]	
発生土処理		0.981 [m3]		8.440 - 0.139 - 0.000 - 7.319 + 0.000				路盤工2区分		車道 RC-30		2.782 [m2]		2.65 × 1.05		路盤厚2 0.10[m]	
埋戻管基礎 RC-30		0.278 [m3]		2.65 × 1.05 × 0.10 + 0.000				流用A区分		流用土		0.000 [m3]					
埋戻管防護 RC-30		0.763 [m3]		2.65 × 1.05 × ( 0.206 + 0.10 ) - 2.65 × 0.206 ^2 × 0.785				流用B区分		流用土		0.000 [m3]					

路線名 7-a-1b		スパン番号 01-00		管種 リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t					
現況舗装厚 [m]		0.05	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続		<input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続	
日進量[m/日]		本管勾配[%]		3.200	管渠継手無し[m]		1.300	調整管[本]		0.325	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3]		0.000	ステップ -1.868	
人孔番号		区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手	
下流側 P1		2.50	1.20	1.300	85.56	82.315	82.212	3.348								84.183	なし	
上流側 No.23					85.59	82.323	82.220	3.370	3.359	1.05	3.526	8.815	0.000	0	1.300			
舗装切断		5.000 [m]		2.50 × 2				路面復旧		車道	再生密粒度AS1		2.625 [m2]		2.50 × 1.05		復旧舗装厚 0.03[m]	
舗装取壊		2.625 [m2]		2.50 × 1.05				埋戻A1区分		流用土		0.000 [m3]		2.50 × 1.05 ×		0.00		
舗装取壊		0.131 [m3]		2.50 × 1.05 × 0.05				埋戻A2区分		流用土		0.525 [m3]		2.50 × 1.05 ×		0.20 - 0.000 + 0.000		
掘削[土木]		0.000 [m3]						埋戻B1区分		流用土		0.000 [m3]		2.50 × 1.05 ×		0.00		
基面整正		0.000 [m2]						埋戻B2区分		流用土		6.562 [m3]		2.50 × 1.05 ×		2.50 - 0.000		
掘削[下水]		8.684 [m3]		8.815 - 0.131				路盤工1区分		車道	M-30		2.625 [m2]		2.50 × 1.05		路盤厚1 0.12[m]	
発生土処理		0.817 [m3]		8.815 - 0.131 - 0.000 - 7.867 + 0.000				路盤工2区分		車道	RC-30		2.625 [m2]		2.50 × 1.05		路盤厚2 0.10[m]	
埋戻管基礎 RC-30		0.262 [m3]		2.50 × 1.05 × 0.10 + 0.000				流用A区分		流用土		0.000 [m3]						
埋戻管防護 RC-30		0.719 [m3]		2.50 × 1.05 × ( 0.206 + 0.10 ) - 2.50 × 0.206 ^2 × 0.785				流用B区分		流用土		0.000 [m3]						

# マンホール設置工(1) 計算書

工事番号 3

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

マンホール形式 1号

人孔番号	人孔深 [m]	インバート [個]	底版 [個]	躯体ブロック [個]								斜壁 [個]			直壁 [個]								調整リング[個]			調整金具[個]				蓋受枠	
				1.8	1.5	1.2	0.9	0.6				0.6	0.45	0.3		1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3				5cm	10cm	15cm	15mm	25mm		45mm
No.23	3.267		1	1								1					1							1	1				1		T-14(φ 600)
既No.5	2.947																														
合計			1	1								1					1							1	1				1		

マンホール形式 2号

人孔番号	人孔深 [m]	インバート [個]	底版 [個]	躯体ブロック [個]								斜壁 [個]			直壁 [個]								調整リング[個]			調整金具[個]					蓋受枠
				2.4	2.1	1.8	1.5	1.2	0.9			0.45	0.3			2.4	2.1	1.8	1.5	1.2	0.9	0.6			5cm	10cm	15cm	15mm	25mm	45mm	
P1	5.095																														
P1	5.095																														
合計																															

マンホール設置工(2) 計算書

工事番号 3

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助

マンホール形式 1号

人孔番号	人孔深 [m]	流入管削孔 [箇所]												ゴム製ジョイント [箇所]												管口止水 [箇所]
		φ 100	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250	VU300	
No.23	3.267																1									
既No.5	2.947																									
合計																	1									

マンホール形式 2号

人孔番号	人孔深 [m]	流入管削孔 [箇所]												ゴム製ジョイント [箇所]												管口止水 [箇所]
		φ 100	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250	VU300	
P1	5.095				2												2									
合計					2												2									

# マンホール副管設置 計算書

工事番号 3

工事名 木之本西幹線投入点(18)接続工事(南浜第3工区)

費用区分 補助  
副管 なし

人孔番号	マンホール形式	人孔深 [m]	本管 管種	本管 管径[mm]	副管 管径[mm]	副管				段 差 [箇所]						
						高さ[m]	直管[本]	型枠[m]	生コン[m]	0.6～	1.26～	1.76～	2.26～	2.76～	3.26～	3.76～
P1	2号	5.095	リブ管	200												
合計																

## No. 20 防食剤塗布工数量計算書

工 種 ・ 細 目		算 式	数 量	単位
防食剤塗布工		H		
No. 20	調 整 工 部	$a1 = 0.60 \times \pi \times 0.073 = 0.14$		
C種 エポキシ樹脂＋ 補強材1°ライ層 (0.7mm以上)	斜 壁 部	$a2 = (0.60 + 0.90) / 2 \times \pi \times$		
		H		
		$0.45 = 1.06$		
		H		
	軀 体 部	$a3 = 0.90 \times \pi \times 0.983 - \pi / 4 \times$		
		$\frac{2}{2}$		
		$(0.206 \times 2 + 0.114) = 2.70$		
		$\frac{2}{2}$		
	インバート部	$a4 = \pi / 4 \times 0.90 + (\pi / 2 \times 0.206 \times$		
		$0.90 / 2 - 0.90 / 2 \times$		
		$0.206) \times 2 = 0.74$		
		$\frac{2}{2}$		
	蓋部	$a5 = \pi / 4 \times 0.60 = 0.28$		
	壁	$A = a1 + a2 + a3 = 3.90$	3.90	m2
	底部	$A = a4 = 0.74$	0.74	m2
	役物	$A = a5 = 0.28$	0.28	m2

No. 20

1号組立人孔割付参考図

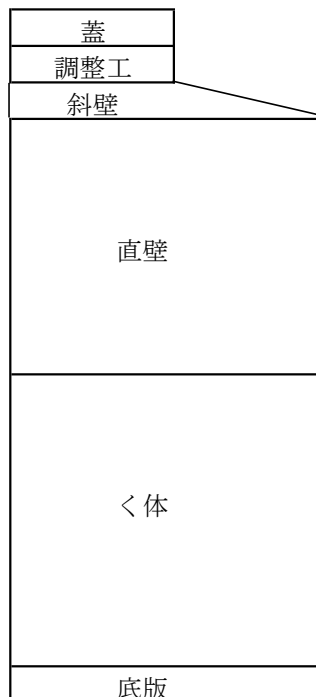
<div> <div>蓋</div> <div>調整工</div> <div>斜壁</div> <div>直壁</div> <div>く体</div> <div>インバート</div> <div>底版</div> </div>	86.800	地盤高	86.910
	86.727	蓋厚	0.110
	86.277	調整高	0.073
		斜壁高	0.450
		直壁高	
		く体高	1.200
PRP φ 200	85.247		
MH=1.663m	85.077	底版高	0.130

## No. P1 防食剤塗布工数量計算書

工 種 ・ 細 目		算 式	数 量	単位
防食剤塗布工		H		
No. P1	調 整 工 部	$a1 = 0.90 \times \pi \times 0.175 = 0.49$		
C種 エポキシ樹脂＋ 補強材1ﾌﾟﾗｲﾔｰ (0.7mm以上)	斜 壁 部	$a2 = (0.90 + 1.50) / 2 \times \pi \times$		
		H		
		0.30 = 1.13		
		H		
	軀 体 部	$a3 = 1.50 \times \pi \times 3.90 - \pi / 4 \times$		
		$\frac{2}{(0.206 \times 2 + 0.114 \times 1)}$		
		= 18.30		
		H		
	蓋部	$a4 = \pi / 4 \times 0.90 = 0.64$		
	壁	$A = a1 + a2 + a3 = 19.92$	19.92	m2
	役物	$A = a4 = 0.64$	0.64	m2

No. P1

3号組立人孔割付参考図



地盤高	85.560
蓋厚	0.120
調整高	0.175
斜壁高	0.300

直壁高	3.000
-----	-------

く体高	1.500
-----	-------

LWL 81.365

80.465

底版高	0.150
-----	-------

防食高 3.900

※ポンプ槽の場合、コンクリート防食指針よりLWL-0.3mまでの気相部を防食する

## 集計表 (1)

## 1 箇所

[illegible]



鋼製ケーシング式立坑  $\phi 2000$  mm (揺動圧入) 集計表 (2)

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑  $\phi 2000$  mm (揺動圧入) 集計表 (3)

[illegible]

舗装切断・取壊し工（共通）

工 種	算 式	数 量
舗装切断	<p>呼び径 = 2.000 m</p> <p>外周長 = <math>2 n r \cdot \tan(180^\circ / n)</math>    <math>n</math> : 辺数、<math>r</math> : 半径</p> <p><math>L = 2 \times 8 \times (2.200 / 2) \times \tan(180^\circ / 8) = 7.290</math>    7.29 m</p> <p>(呼び径+0.200)</p>	
舗装取壊	<p>面積 = <math>n \cdot r^2 \cdot \tan(180^\circ / n)</math>    <math>n</math> : 辺数、<math>r</math> : 半径</p> <p><math>A = 8 \times (2.200 / 2)^2 \times \tan(180^\circ / 8) = 4.010</math>    4.01 m<sup>2</sup></p> <p>(呼び径+0.200)</p>	
舗装仮復旧	<p><math>A = 4.010 - 0.820^2 \times \pi / 4 = 3.482</math>    3.48 m<sup>2</sup></p>	

# 数量計算書

No.

名 称	算 式	単位	数 量
立坑築造工	( No. P1 立坑) 鋼管呼び径 $\phi$ 2000 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 $\phi$ 2066 mm		
	鋼管外径 $\phi$ 2090 mm		
掘削深	(圧入掘削積込工)	m	6.195
圧入深		//	6.395
立坑深		//	5.245
引拔長		//	0.900
土質層厚	粘性土 (N $\leq$ 5) 0.440 +0.950 +0.600	m	1.990
	// (5<N $\leq$ 30) 0.150	//	0.150
	砂質土 (N $\leq$ 30) 0.450 +1.055	//	1.505
	// (30<N $\leq$ 50)	//	-
	礫質土 (N $\leq$ 30) 2.750	//	2.750
	// (30<N $\leq$ 50)	//	-
	合計	m	6.395
舗装取壊工	市道		
舗装切断工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m	7.29
舗装取壊工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m <sup>2</sup>	4.01
残塊処分	As 4.01 $\times$ 0.05	m <sup>3</sup>	0.20
発生土処分	2.090 <sup>2</sup> $\times$ $\pi/4$ $\times$ 6.195 - 1.55 $\times$ 1.11	m <sup>3</sup>	19.53

# 数 量 計 算 書

No.

名 称	算 式	単位	数 量
底版コンクリート量		m <sup>3</sup>	3.1
スライム処理	泥水処分量	m <sup>3</sup>	1.2
土留材料			
先頭ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.4 m	本	1
中間ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.4 m	〃	1
最終ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 0.7 m	〃	1
仮設ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.0 m	〃	1
合 計		本	4
ボルト接合		箇所	1
溶接接合		箇所	2
	1箇所当り溶接延長	m	6.3
ケーシング撤去長		m	1.455
ケーシング切断長	2.000 × π + 1.455 × 4	m	12.1
スクラップ重量			
(撤去部)	1.455 × 0.615 t/m	t	0.895
(管渠)	( 0.206 + 0.10 ) <sup>2</sup> × π/4 × 0.0942 t/m <sup>2</sup> × 2 箇所	〃	0.014
(管渠)	(            +            ) <sup>2</sup> × π/4 × 0.0942 t/m <sup>2</sup> ×            箇所	〃	
		t	0.909
円形覆工板	φ 2000 mm用	個	1

## 数量計算書

No.

[illegible]

数 量 計 算 書(埋戻し土量計算)

No.

名 称	算 式	単位	数 量
	( No. P1 立坑) 鋼管呼び径 φ 2000 mm		
	t = 12 mm 鋼管内径 φ 2066 mm		
	鋼管外径 φ 2090 mm		
埋戻し高さ	ケーシング部	m	3.745
	一般部 1.50 — 0.250	〃	1.250
仮舗装厚	市道	〃	0.250
ケーシング部埋戻し	グラウトコンクリート		
全体	$V1 = 2.066^2 \times \pi / 4 \times 3.745 = 12.55$	m <sup>3</sup>	
控除	$V21 = -1.81^2 \times \pi / 4 \times 0.15 = -0.39$	〃	底版
	$V22 = -1.75^2 \times \pi / 4 \times 1.500 = -3.61$	〃	躯体ブロック(Ⅰ種)
	$V23 = -1.75^2 \times \pi / 4 \times 2.095 = -5.04$ (3.745-0.150-1.500)	〃	直壁(Ⅰ種)
	$V24 = -0.206^2 \times \pi / 4 \times 0.158 \times 2 = -0.01$	〃	PRP
	$V24 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad \times \quad =$	〃	
		m <sup>3</sup>	3.50
一般部埋戻し	流用土		
全体	$V1 = 2.090^2 \times \pi / 4 \times 1.250 = 4.29$	m <sup>3</sup>	
控除	$V21 = -1.75^2 \times \pi / 4 \times 0.905 = -2.18$ (1.500-0.295-0.300)	〃	直壁(Ⅰ種)
	$V22 = -( -1.75^2 + 1.14^2 ) \times \pi / 4 \times 0.300 / 2 = -0.51$	〃	斜壁(Ⅰ種)
	$V23 = -1.14^2 \times \pi / 4 \times 0.045 = -0.05$	〃	調整リング
		m <sup>3</sup>	1.55