

北 内 地 区 管 渠 布 設

(開削部 補助 : ϕ 250)

数 量 計 算 書

数量総括表〔補助〕

[illegible]

数量総括表〔補助〕

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
管路土留工							
軽量鋼矢板土留							
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.0m,1段 人力	m		
			土留損料	H=2.0m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.5m,1段 人力	m		
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.5m,2段 人力	m		
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.0m,1段 BH0.13m ³	m		
			土留損料	H=2.0m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.5m,1段 BH0.13m ³	m		
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.5m,2段 BH0.13m ³	m		
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.0m,1段 BH0.28m ³	m		
			土留損料	H=2.0m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.5m,1段 BH0.28m ³	m		
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=2.5m,2段 BH0.28m ³	m	79.5	
			土留損料	H=2.5m	式	1	
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=3.0m,2段 BH0.28m ³	m	38.0	
			土留損料	H=3.0m	式	1	
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=3.5m,2段 BH0.28m ³	m		
			土留損料	H=3.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=3.5m,3段 BH0.28m ³	m	21.0	
			土留損料	H=3.5m	式	1	
			軽量鋼矢板建込・引抜き工	H=4.0m,3段 BH0.28m ³	m		
			土留損料	H=4.0m	式		
開削水替工							
開削水替							
			ポンプ運転費	ポンプ運転工 作業時排水	日	7	
			ポンプ据付撤去費	ポンプ据付撤去工	現場	1	

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考	
工事区分	工種	種別	細別	規格				
標準マンホール工								
			1号組立マンホール		箇所	3	+	3
			人孔鉄蓋	T-14	組	3	+	3
				T-25	組			
			無収縮モルタル	10.5	袋	1	+	1
				21.0	袋	2	+	2
				25.0	袋			
			調整リング	600×50	個	1	+	1
				600×100	個	1	+	1
				600×150	個	1	+	1
			斜壁	600/900×300	個	1	+	1
				600/900×450	個	2	+	2
				600×150	個			
			直壁	900×300	個			
				900×600	個			
				900×900	個	1		1
				900×1200	個			
				900×1500	個			
				900×1800	個			
			く体ブロック	900×600	個			
				900×900	個			
				900×1200	個			
				900×1500	個	2	+	2
				900×1800	個	1	+	1
			底版	有効高130	個	3	+	3
			ブロック据付工	3.0m以下	箇所	2	+	2
			ブロック据付工	3.0m以上4.0m以下	箇所	1	+	1
			底部工(インバート)		箇所	3	+	3
			[1箇所当り]コンクリート工		m3	0.17		
			砕石基礎	t=20cm	m2	0.95		
			型枠		m2	0.35		
			モルタル上塗り工	t=2cm	m2	0.76		
			削孔	φ 100	箇所			
				φ 150	箇所			
				φ 200	箇所			
				φ 250	箇所	4		4

数量総括表〔補助〕

[illegible]

数量総括表〔補助〕

[illegible]

数量総括表〔補助〕

[illegible]

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
付帯工							
舗装撤去工							
舗装切断工							
アスファルト 15cmまで					m	309	
コンクリート 15cmまで					m		
舗装版破碎工							
BHIによる直接掘削 アスファルト BH0.28m ³ t=10cm以下					m ²	740	
BHIによる直接掘削 コンクリート BH0.28m ³ t=10cm以下					m ²		
舗装のための掘削							
BHIによる直接掘削 BH0.28m3					m ³	1	
殻運搬処理工							
(As)ダンプトラック運搬(現場～処分地) BH0.28m3 DT4t ,L=5.3km					m ³	28	
アスファルト殻受入費					m ³	28	
(Co)ダンプトラック運搬(現場～処分地) BH0.28m3 DT4t ,L=5.3km					m ³		
Co殻受入費					m ³		
(残土)ダンプトラック運搬(現場～処分地) BH0.28m3 DT4t ,L=5.3km					m ³	1	
一般残土受入費					m ³	1	
舗装復旧工							
路盤工							
町道・車道 再生クラッシャーランRM-30 t=10cm					m ²	595	
表層工							
(仮復旧) 再生粗粒度As t=3cm					m ²	145	
町道・車道 再生密粒度As t=4cm					m ²	595	
道路付属物撤去復旧工							
溶融式区画線							
区画線工(溶融式・手動) 中央線 実線 W=15cm 黄					m		
区画線工(溶融式・手動) 停止線 実線 W=45cm 白					m		
区画線工(溶融式・手動) 横断歩道 実線 W=45cm 白					m		
区画線工(溶融式・手動) 文字 実線 W=15cm 白					m		
区画線工(溶融式・手動) 記号 実線 W=15cm 白					m		
安全費							
交通整理人					人	114	
共通仮設							
共通仮設費							
運搬費							
仮設材運搬費					t	10.4	仮設材運搬費 φ 250＝10.4t + φ 200＝7.1t 計17.5t

管径 φ250				管 材 料 計 算 表						補 助			
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 (下流) (上流)	区 間 距 離 L (m)	人 孔 減 長 L'' (m)	管 体 延 長 L-L'' (m)	硬質塩化ビニル管 φ250							
						直 管			受 口 管			差 口 管	可とう継手
						SRA 4.00m (本)	PL 4.00m (m)		0.5m (本)	副管用 1.00m (本)		0.5m (本)	
31	2010-2	No.50	23.00	0.45	22.19	5	2.19						1
		No.51		0.36									
32	2010-2	No.51	37.50	0.21	36.84	9	0.84						1
		No.52		0.45									
33													
34													
35													
36													
37													
38													
39													
40													
41													
42													
43													
44													
45													
合 計			60.50	1.47	59.03	14	3.03						2

管径 φ250

本 管 土 工 数 量 計 算 表

φ250 管断面 = 0.056

補 助

番 号	路線 番号	人 孔 番 号 No.	管 径 (mm)	区 間 距 離 (m)	管 体 延 長 (m)	掘 削 幅 W	平 均 掘 削 深 H	中 詰 高 + 基 礎 厚 E	表 層 厚 上段は 現況厚 Z1 Z1'	路 盤 厚 Z2'	掘 削		埋め戻し		残 土 (m³)	摘 要
											人 力	バックホウ	Aゾーン タンバ° 砕石埋戻 (H-E-舗装) × W × L	中 詰 砂 (E × W - 管断面) × L'		
											A=W × (H-Z1) × L	A=W × (H-Z1) × L	(m³)	(m³)		
			(mm)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m²)	(m)	(m)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)	
16						0.95	3.24	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
17						0.95	3.34	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
18						0.95	3.20	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
19						0.95	2.86	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
20						0.95	2.65	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
21						0.95	2.61	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
22						0.95	2.64	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
23						0.95	2.70	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
24						0.95	2.64	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
25						0.95	2.65	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
26						0.95	2.99	0.467	0.04	0.10						軽量 0.28
27	2012	46 47	φ250	21.00	20.10	0.95	3.28	0.467	0.04	0.10		64.6	53.3	7.8	64.6	軽量 0.28
28	2012	47 48	φ250	38.00	37.10	0.95	2.74	0.467	0.04	0.10		97.5	77.0	14.4	97.5	軽量 0.28
29	2011	48 49	φ250	8.50	7.69	0.95	2.11	0.467	0.04	0.10		16.7	12.1	3.0	16.7	軽量 0.28
30	2011	49 50	φ250	10.50	9.84	0.95	2.01	0.467	0.04	0.10		19.7	14.0	3.8	19.7	軽量 0.28
合 計				78.00	74.73							198.5	156.4	29.0	198.5	

土 留 工 集 計 表

補 助

路線番号	路線延長	平均掘削深	土留種類	素 掘	軽 量 鋼 矢 板								備 考
					H = 2.00 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工2段	H = 3.00 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工3段	H = 4.00 m 支保工3段		
		3.24	軽量										
		3.34	軽量										
		3.20	軽量										
		2.86	軽量										
		2.65	軽量										
		2.61	軽量										
		2.64	軽量										
		2.70	軽量										
		2.64	軽量										
		2.65	軽量										
		2.99	軽量										
2012	21.00	3.28	軽量							21.00			
2012	38.00	2.74	軽量					38.00					
2011	8.50	2.11	軽量				8.50						
2011	10.50	2.01	軽量				10.50						
小 計	78.00						19.00	38.00		21.00			

土 留 工 集 計 表

補 助

路線番号	路線延長	平均掘削深	土留種類	素 掘	軽 量 鋼 矢 板								備 考
					H = 2.00 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工2段	H = 3.00 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工3段	H = 4.00 m 支保工3段		
2010-2	23.00	2.03	軽量				23.00						
2010-2	37.50	2.15	軽量				37.50						
		2.12	軽量										
		2.08	軽量										
小 計	60.50						60.50						

1号組立式マンホール数量計算書

補 助

路線 番号	番 号 人 孔 (No.)	人 孔 深 (m)	流 出 管		流 入 管					削 孔	副 管		調 整 高 (mm)	底 版	コ ン ク リ ー ト 部 材 (cm)																無収縮モルタル				蓋 ・ 受 枠	備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
			管 種	管 径 管底高 (m)	管 種	管 径 (mm)	管底高 (m)	落 差 (m)	角 度 (°)		管 径 (mm)	削 孔			軀 体				直 壁				斜 壁				調整リング				(袋)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
															60	90	120	150	180	30	60	90	120	150	180	30	45	60	15	5	10	15	10.5	12.5			21.0	25.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				

[illegible]

塩ビ製小型マンホール数量計算表

管径 φ250

補 助

路線 番号	マンホール 番号	マンホール 深	イ ン バ ー ト							立 上 り	マンホール 継手	内 蓋	防 護 蓋			備 考
			起点	中間点	屈曲点	落 差 点		変 化 点								
			KT	ST	15～ 90L	DR	MH	15 SRV	90 MHR				T-25	T-14	T-8	
		ケ	ケ	ケ	ケ	ケ	ケ	ケ	ケ	ケ	ケ	ケ				
2011	No.49	1.930			1					1.470		1		1		
2010-2	No.51	1.986			1					1.526		1		1		
計	2	3.916			2					2.996		2		2		

VU 100										柵 取 付 管 材 料 及 び 土 量 計 算 書																		補 助	
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 No.	本 管 掘 削 控 除 (m)	左 右 別	取 付 ヶ 所 数 K (ヶ)	取 付 深 （ 柵 深 ） H (m)	1ヶ所当り		総 取 付 管 延 長 L×K (m)	掘削幅 上幅 下幅 (m)	支管取付 ヶ所数 本管径 φ 250 (ヶ所)	取付管材料（φ 100）						掘削 掘削量 (m³)	埋戻し 碎石 (m³)	残土 残土 (m³)	基礎 h＝ 0.314 砂基礎 (m³)	軽 量 鋼 矢 板 (m)	支 保 工 (m)	舗 装 厚	摘 要				
							取付管 延 長	土 工 延 長				直管 SRB (本)	コンパ°外 90°支管 φ 250 －φ 100 (本)	90°可とう 支管 φ 250 －φ 100 (本)	マンホール用 可とう継手 (本)	異径 ソケット φ 250 －φ 100 (本)	60°曲管 (本)									キャップ° (本)			
							L (m)	L1 (m)																					
20																									0.04				
21																									0.04				
22																									0.04				
23																									0.04				
24																									0.04				
25																									0.04				
26																									0.04				
27	2012	No.46 No.47	0.48	L	1	1.64	2.60	2.12	2.60	0.90 0.90	1	4		1			1	1	3.24	2.50	3.24	0.54	2.12	1段 2.12	0.04				
28	2012	No.46 No.47	0.48	R	2	0.81	1.80	1.32	3.60	0.70 0.55	2	5		2			2	2	1.44	0.96	1.44	0.45			0.04				
29	2012	No.47 No.48	0.48	L	1	1.64	2.50	2.02	2.50	0.90 0.90	1	4		1			1	1	3.09	2.38	3.09	0.52	2.02	1段 2.02	0.04				
30	2012	No.47 No.48	0.48	R	2	0.70	1.70	1.22	3.40	0.68 0.55	2	5		2			2	2	1.14	0.70	1.14	0.42			0.04				
31	2011	No.49 No.50	0.48	R	1	0.74	1.80	1.32	1.80	0.69 0.55	1	3		1			1	1	0.65	0.42	0.65	0.23			0.04				
32	2010-2	No.50 No.51	0.48	L	1	1.65	3.30	2.82	3.30	0.90 0.90	1	5		1				1	4.34	3.35	4.34	0.72	2.82	1段 2.82	0.04				
33	2010-2	No.51 No.52	0.48	L	1	1.65	3.40	2.92	3.40	0.90 0.90	1	5		1				1	4.49	3.46	4.49	0.75	2.92	1段 2.92	0.04				
34	2010-2	No.51 No.52	0.48	R	2	0.71	1.80	1.32	3.60	0.68 0.55	2	5		2			2	2	1.25	0.78	1.25	0.45			0.04				
35																									0.04				
36																									0.04				
37																									0.04				
38																													
計					11			15.06	24.20		11	36		11			9	11	19.64	14.55	19.64	4.08	9.88	9.88					

舗 装 復 旧 計 算 書 (本管部分)																									補 助			
計 算 書 ②																												
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 No.	区 間 距 離 L (m)	道 路 幅 員 W1 (m)	掘 削 幅 B (m)	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a (m)	路 盤 復 旧 幅 b (m)	舗装工 D=a×L			仮復旧工 E=b×L	路盤工 E=b×L			路盤掘削 掘削幅× 路盤厚×L t=30cm (m³)	舗装 のための 掘削 (m³)	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F t=3cm (m²)	舗 装 切 断 L×2 (m)	残 土 処 理 AS殻 t=4cm t=3cm (m³)	残 土 処 理 土砂 (m³)	摘 要	
						(左) B1 (m)	(右) B2 (m)	(左)	(右)			表層工 密粒As (m²)	表層工 密粒As t=4cm (m²)	基層工 粗粒As (m²)	密粒As (m²)	上層 路盤工 粒調碎石 (m²)	路盤工 切込碎石 t=10cm (m²)	路盤工 切込碎石 (m²)			(a+W1) ×L As (m²)	As t=4cm (m²)						
								(左)	(右)																			
								C1,C2>1.2mの時 C1,C2=0 (m) (m)																				
16					0.95						0.95																	
17					0.95						0.95																	
18					0.95						0.95																	
19					0.95						0.95																	
20					0.95						0.95																	
21					0.95						0.95																	
22					0.95						0.95																	
23					0.95						0.95																	
24					0.95						0.95																	
25					0.95						0.95																	
26					0.95						0.95																	
27	2012	46 47	21.00		0.95						0.95				20.0		20.0		0.2			20.0	42.0	0.6	0.2			
28	2012	47 48	38.00		0.95						0.95				36.1		36.1		0.4			36.1	76.0	1.1	0.4			
29	2011	48 49	8.50		0.95						0.95				8.1		8.1		0.1			8.1	17.0	0.2	0.1			
30	2011	49 50	10.50		0.95						0.95				10.0		10.0		0.1			10.0	21.0	0.3	0.1			
計			78.00												74.2		74.2		0.8			74.2	156.0	2.2	0.8			

舗 装 復 旧 計 算 書 (本管部分)																										補 助	
計算書 ③																											
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 No.	区 間 距 離 L (m)	道 路 幅 員 W1 (m)	掘 削 幅 B (m)	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a (m)	路 盤 復 旧 幅 b (m)	舗装工 D=a×L			仮復旧工 E=b×L 密粒As t=3cm (㎡)	路盤工 E=b×L			路盤掘削 掘削幅× 路盤厚×L t=30cm (m³)	舗装 のための 掘削 (m³)	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F t=3cm (㎡)	舗 装 切 断 L×2 (m)	残 土 処 理 AS殻 t=4cm t=3cm (m³)	残 土 処 理 土砂 (m³)	摘 要
						(左) B1 (m)	(右) B2 (m)	(左)	(右)			表層工 密粒As (㎡)	表層工 密粒As t=4cm (㎡)	基層工 粗粒As (㎡)		上層 路盤工 粒調碎石 (㎡)	路盤工 切込碎石 t=10cm (㎡)	路盤工 切込碎石 (㎡)			(a+W1) ×L As (㎡)	As t=4cm (㎡)					
								C1	C2																		
31	2010-2	50 51	23.00		0.95						0.95				21.9		21.9			0.2			21.9	46.0	0.7	0.2	
32	2010-2	51 52	37.50		0.95						0.95				35.6		35.6			0.4			35.6	75.0	1.1	0.4	
33					0.95						0.95																
34					0.95						0.95																
35																											
36																											
37																											
38																											
39																											
40																											
41																											
42																											
43																											
44																											
45																											
計			60.50												57.5		57.5			0.6			57.5	121.0	1.8	0.6	

舗 装 復 旧 計 算 書 (取付管部分)																									補 助							
																									計算書 ②							
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 No.	左 右 別	取 付 管 長 (m)	本 掘 削 幅 (m)	水 路 幅 (m)	取 付 箇 所 数 (箇所)	舗 装 長 L (m)	掘 削 幅 B (m)	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a (m)	路 盤 復 旧 幅 b (m)	舗装工 D=a×L			路盤工 E=b×L			仮復旧工 F=B×L	路盤掘削 掘削幅× 路盤厚×L (m³)	舗装 のための 掘削 (路盤すきとり) (m³)	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F (m²)	舗 装 切 断 L×2 (m)	残 土 処 理 AS殻 t=4cm t=3cm (m³)	残 土 処 理 土砂 (m³)	摘 要	
										(左)	(右)	(左)	(右)			表層工 密粒As (㎡)	表層工 密粒As t=4cm (㎡)	基層工 粗粒As (㎡)	上層 路盤工 RC-30 (㎡)	路盤工 切込碎石 t=11cm (㎡)	路盤工 切込碎石 (㎡)	タンパ® 再生密粒 t=3cm (㎡)			As (㎡)	As t=4cm (㎡)						
20																																
21																																
22																																
23																																
24																																
25																																
26																																
27	2012	46	L	2.60	0.48	0.41	1	1.71	0.90					0.90						1.5		1.5					1.5	3.4	0.05			
28	2012	46	R	1.80	0.48		2	1.32	0.70					0.70						1.9		1.9					1.9	5.3	0.06			
29	2012	47	L	2.50	0.48	0.41	1	1.61	0.90					0.90						1.4		1.4					1.4	3.2	0.04			
30	2012	47	R	1.70	0.48		2	1.22	0.68					0.68						1.7		1.7					1.7	4.9	0.05			
31	2011	48	R	1.80	0.48		1	1.32	0.69					0.69						0.9		0.9					0.9	2.6	0.03			
32	2010-2	49	L	3.30	0.48	0.40	1	2.42	0.90					0.90						2.2		2.2					2.2	4.8	0.07			
33	2010-2	50	L	3.40	0.48	0.40	1	2.52	0.90					0.90						2.3		2.3					2.3	5.0	0.07			
34	2010-2	51	R	1.80	0.48	0.52	2	0.80	0.68					0.68						1.1		1.1					1.1	3.2	0.03			
35																																
36																																
37																																
38																																
計																				13.0		13.0					13.0	32.4	0.40			

工程算出数量集計表

[illegible]

損料日数及び仮設材運搬重量の算定

工 種		算 式	数 量
種 別	細 別		
1、鋼材運搬			
搬入・搬出	軽量鋼矢板 H=2.0m	W= 8.00 / 0.250 × 2.00 × 2	
		× 0.0148 = 1.894 t	
	軽量鋼矢板 H=2.5m	W= 8.00 / 0.250 × 2.50 × 2	
		× 0.0148 = 2.368 t	
	軽量鋼矢板 H=3.0m	W= 8.00 / 0.250 × 3.00 × 2	
		× 0.0148 = 2.842 t	
	軽量鋼矢板 H=3.5m	W= 8.00 / 0.250 × 3.50 × 2	
		× 0.0148 = 3.315 t	
	軽量鋼矢板 H=4.0m	W= / 0.250 × 4.00 × 2	
		× 0.0148 = t	
	合計	10.419 t	10.419 t
2、交通整理員			
本管	VUΦ250 素掘り	N=	日
	VUΦ250 H=2.0m 1段	N=	日
	VUΦ250 H=2.5m 1段	N=	日
	VUΦ250 H=2.5m 2段	N=	17 日
	VUΦ250 H=3.0m 2段	N=	9 日
	VUΦ250 H=3.5m 2段	N=	日
	VUΦ250 H=3.5m 3段	N=	6 日
	VUΦ250 H=4.0m 3段	N=	日
取付管	VUΦ100 素掘り	N=	4 日
	VUΦ100 H=2.0m 1段	N=	2 日
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N=	日
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N=	日
	小計	38 日	
	合計	38 日 × 3 人 = 114	114 人
3、開削水替工			
本管	VUΦ250 H=2.0m 1段	N=	日
	VUΦ250 H=2.5m 1段	N=	日
	VUΦ250 H=2.5m 2段	N=	日
	VUΦ250 H=3.0m 2段	N=	4 日
	VUΦ250 H=3.5m 2段	N=	日
	VUΦ250 H=3.5m 3段	N=	3 日
	VUΦ250 H=4.0m 3段	N=	日
	取付管	VUΦ100 H=2.0m 1段	N=
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N=	日
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N=	日
	合計		7 日

北 内 地 区 管 渠 布 設

(開削部 補助 : ϕ 200)

数 量 計 算 書

数量総括表〔補助〕

[illegible]

数量総括表〔補助〕

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
管路土留工							
軽量鋼矢板土留							
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	人力	m	
			土留損料	H=2.0m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	人力	m	
			土留損料	H=2.5m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	人力	m	
			土留損料	H=2.5m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	BH0.13m ³	m	
			土留損料	H=2.0m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	BH0.13m ³	m	
			土留損料	H=2.5m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	BH0.13m ³	m	
			土留損料	H=2.5m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=2.0m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=2.5m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	BH0.28m ³	m	173.5
			土留損料	H=2.5m		式	1
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.0m,2段	BH0.28m ³	m	39.0
			土留損料	H=3.0m		式	1
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.5m,2段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=3.5m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.5m,3段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=3.5m		式	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=4.0m,3段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=4.0m		式	
開削水替工							
開削水替							
			ポンプ運転費	ポンプ運転工	作業時排水	日	4
			ポンプ据付撤去費	ポンプ据付撤去工		現場	1

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
標準マンホール工							
			1号組立マンホール		箇所	4	4
			人孔鉄蓋	T-14	組	4	4
				T-25	組		
			無収縮モルタル	10.5	袋	1	1
				21.0	袋	2	2
				25.0	袋	1	1
			調整リング	600×50	個	2	2
				600×100	個	2	2
				600×150	個		
			斜壁	600/900×300	個	4	4
				600/900×450	個		
				600×150	個		
			直壁	900×300	個		
				900×600	個		
				900×900	個		
				900×1200	個		
				900×1500	個		
				900×1800	個		
			く体ブロック	900×600	個		
				900×900	個		
				900×1200	個		
				900×1500	個	1	1
				900×1800	個	3	3
			底版	有効高130	個	4	4
			ブロック据付工	3.0m以下	箇所	4	4
			ブロック据付工	3.0m以上4.0m以下	箇所		
			底部工(インバート)		箇所	4	4
			[1箇所当り]コンクリート工		m3	0.16	
			砕石基礎	t=20cm	m2	0.95	
			型枠		m2	0.28	
			モルタル上塗り工	t=2cm	m2	0.74	
			削孔	φ 100	箇所		
				φ 150	箇所		
				φ 200	箇所	4	4
				φ 250	箇所		

数量総括表〔補助〕

[illegible]

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考					
工事区分	工種	種別	細別	規格								
取付管および汚水柵工												
管路土工												
管路掘削												
機械掘削					BH0.28m ³	m ³	20	+	16.3	+	3.4	
管路埋戻												
埋戻工 (砕石 Rc-40)					BH0.28m ³	m ³	15	+	12.81	+	2.65	
埋戻工 (基礎材)						m ³	3	+	2.6	+	0.6	
発生土処分工												
ダンプトラック運搬(現場～処分場)					DT4t,BH0.28m ³ 積込	L=5.3km	m ³	20	+	16.3	+	3.4
取付管布設工												
硬質塩化ビニル管					φ 100 L= 2.62 m	箇所	5	+	5			
塩ビ管					SRB φ 100×800	本	19	+	19			
硬質塩ビ管布設					ゴム輪受口, φ 100	m	13.1	+	13.10			
コンパクト90° 支管					φ 100	個						
90° 可撓支管					φ 200×φ 100	個	5	+	5			
マンホール可とう継手					φ 100	個						
異形ソケット					φ 200×φ 100	個						
60° 曲管					φ 100	個	1	+	1			
キャップ					φ 100	個	5	+	5			
鋼管					φ 200	m						
硬質塩化ビニル管					φ 150 L= 2.7 m	箇所	1	1				
塩ビ管					SRB φ 150×800	本	4	4				
硬質塩ビ管布設					ゴム輪受口, φ 150	m	2.7	2.70				
コンパクト90° 支管					φ 150	個						
90° 可撓支管					φ 200×φ 150	個	1	1				
マンホール可とう継手					φ 150	個						
異形ソケット					φ 200×φ 150	個						
60° 曲管					φ 150	個						
キャップ					φ 150	個	1	1				
軽量鋼矢板設置・撤去工					H=2.0m	m	6.4					
支保工設置・撤去工					1段	m	6.4					
土留損料					H=2.0m	式	1.0					
						m						
軽量鋼矢板設置・撤去工					H=2.5m	m	4.7					
支保工設置・撤去工					2段	m	4.7					
土留損料					H=2.5m	式	1.0					

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
付帯工							
舗装撤去工							
舗装切断工							
アスファルト 15cmまで					m	446	
コンクリート 15cmまで					m		
舗装版破碎工							
BHIによる直接掘削 アスファルト BH0.28m ³ t=10cm以下					m ²	1143	
BHIによる直接掘削 コンクリート BH0.28m ³ t=10cm以下					m ²		
舗装のための掘削							
BHIによる直接掘削 BH0.28m3					m ³	2	
殻運搬処理工							
(As)ダンプトラック運搬(現場～処分地) BH0.28m3 DT4t ,L=5.3km					m ³	44	
アスファルト殻受入費					m ³	44	
(Co)ダンプトラック運搬(現場～処分地) BH0.28m3 DT4t ,L= km					m ³		
Co殻受入費					m ³		
(残土)ダンプトラック運搬(現場～処分地) BH0.28m3 DT4t ,L=5.3km					m ³	2	
一般残土受入費					m ³	2	
舗装復旧工							
路盤工							
町道・車道 再生クラッシャーランRM-30 t=10cm					m ²	942	
町道・車道 再生クラッシャーランRC-30 t=20cm					m ²		
表層工							
(仮復旧) 再生粗粒度As t=3cm					m ²	201	
町道・車道 再生密粒度As t=4cm					m ²	942	
町道・車道 コンクリート t=10cm					m ²		
道路付属物撤去復旧工							
溶融式区画線							
区画線工(溶融式・手動) 中央線 実線 W=15cm 黄					m		
区画線工(溶融式・手動) 停止線 実線 W=45cm 白					m		
区画線工(溶融式・手動) 横断歩道 実線 W=45cm 白					m		
区画線工(溶融式・手動) 文字 実線 W=15cm 白					m		
区画線工(溶融式・手動) 記号 実線 W=15cm 白					m		
安全費							
交通整理人					人	150	
共通仮設							
共通仮設費							
運搬費							
仮設材運搬費					t	7.1	仮設材運搬費 φ 250＝10.4t + φ 200＝7.1t 計 17.5t

管径 φ200			管 材 料 計 算 表							補 助			
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 (下流) (上流)	区 間 距 離 L (m)	人 孔 減 長 L'' (m)	管 体 延 長 L-L'' (m)	硬質塩化ビニル管 φ200							
						直 管			受 口 管			差 口 管	可とう継手
						SRA 4.00m (本)	PL 4.00m (m)		0.5m (本)	副管用 1.00m (本)		0.5m (本)	
31	1	No.75	32.50	0.45	32.05	8	0.05						1
		No.76											
32													
33													
34													
35													
36													
37													
38													
39													
40													
41													
42													
43													
44													
45													
合 計			32.50	0.45	32.05	8	0.05						1

管径 φ200																			
本 管 土 工 数 量 計 算 表																			
φ200 管断面＝ 0.0366																			
補 助																			
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号	管 径	区 間 距 離	管 体 延 長	掘 削 幅	平 均 掘 削 深	中 詰高 ＋ 基礎厚	表 層 厚	路 盤 厚	掘 削		埋め戻し			残 土	摘 要		
											人 力	バックホウ	Aゾーン タンパ°	中 詰 砂					
																		砕石埋戻 (H-E-舗装) × W × L	(E × W －管断面) × L'
No.	(mm)	(m)	(m)	W	H	E	Z1	Z2'	A=W × (H-Z1) × L	A=W × (H-Z1) × L	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)				
16																	軽量 0.28		
17																	軽量 0.28		
18																	軽量 0.28		
19																	軽量 0.28		
20																	軽量 0.28		
21																	軽量 0.28		
22																	素掘 0.28		
23																	軽量 0.28		
24																	軽量 0.28		
25																	軽量 0.28		
26																	軽量 0.28		
27	3	71	φ 200	39.00	37.95	0.90	2.59	0.416	0.04	0.10		89.5	71.4	12.8		89.5	軽量 0.28		
28	3	72																	
		73																	
29	1	74	φ 200	60.00	59.10	0.90	2.11	0.416	0.04	0.10		111.8	83.9	20.0		111.8	軽量 0.28		
30	1	75																	
合 計				(180.00) 180.00	(176.25) 176.25							355.5	271.9	59.5		355.5			

管径 φ200

本 管 土 工 数 量 計 算 表

φ200 管断面＝0.0366

補 助

番 号	路線 番号	人 孔 番 号 No.	管 径 (mm)	区 間 距 離 (m)	管 体 延 長 (m)	掘 削 幅 W (m)	平 均 掘 削 深 H (m)	中 詰 高 ＋ 基 礎 厚 E (m ²)	表 層 厚 上段は 現況厚 Z1 Z1' (m)	路 盤 厚 Z2' (m)	掘 削		埋め戻し		残 土 (m ³)	摘 要
											人 力	バックホウ	Aゾーン タンバ [°] 碎石埋戻 (H-E-舗装) × W × L (m ³)	中 詰 砂 (E × W － 管断面) × L' (m ³)		
											A=W × (H-Z1) × L (m ³)	A=W × (H-Z1) × L (m ³)				
31	1	75 76	φ200	32.50	32.05	0.90	2.07	0.416	0.04	0.10		59.4	44.3	10.8	59.4	軽量 0.28
32																素掘 0.28
33																素掘 0.28
34																素掘 0.28
35																素掘 0.28
36																軽量 0.28
37																軽量 0.28
38																素掘 0.28
39																
40																
41																
42																
43																
44																
45																
合 計				(32.50) 32.50	(32.05) 32.05							59.4	44.3	10.8	59.4	

土 留 工 集 計 表

補 助

路線番号	路線延長	平均掘削深	土留種類	素 掘	軽 量 鋼 矢 板								備 考
					H = 2.00 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工2段	H = 3.00 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工3段	H = 4.00 m 支保工3段		
			軽量										
			軽量										
			軽量										
			軽量										
			軽量										
			軽量										
			素掘										
			軽量										
			軽量										
			軽量										
			軽量										
3	39.00	2.59	軽量					39.00					
3	75.00	2.15	軽量				75.00						
1	60.00	2.11	軽量				60.00						
1	6.00	2.23	軽量				6.00						
小 計	180.00						141.00	39.00					

土 留 工 集 計 表

補 助

路線番号	路線延長	平均掘削深	土留種類	素 掘	軽 量 鋼 矢 板								備 考
					H = 2.00 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工2段	H = 3.00 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工3段	H = 4.00 m 支保工3段		
1	32.50	2.07	軽量				32.50						
			素掘										
			素掘										
			素掘										
			素掘										
			軽量										
			軽量										
			素掘										
小 計	32.50						32.50						

1号組立式マンホール数量計算書

補助

[illegible]

[illegible]

VU 100										柵 取 付 管 材 料 及 び 土 量 計 算 書																	補 助	
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 No.	本 管 掘 削 控 除 (m)	左 右 別	取 付 ヶ 所 数 K (ヶ)	取 付 深 （ 柵 深 ） H (m)	1ヶ所当り		総 取 付 管 延 長 L×K (m)	掘削幅 上幅 下幅 (m)	支管取付 ヶ所数 本管径 φ 200 (ヶ所)	取付管材料（φ 100）							掘削 掘削量 (m³)	埋戻し 砕石 (m³)	残土 残土 (m³)	基礎 h＝ 0.314 砂基礎 (m³)	軽 量 鋼 矢 板 (m)	支 保 工 (m)	舗 装 厚	摘 要		
							取付管 延 長 L (m)	土 工 延 長 L1 (m)				直管 SRB (本)	コンパ°外 90°支管 φ 200 －φ 100 (本)	90°可とう 支管 φ 200 －φ 100 (本)	マンホール用 可とう継手 (本)	異径 ソケット φ 200 －φ 100 (本)	60°曲管 (本)	キャップ° (本)										
20																											0.04	
21																											0.04	
22	3	No.72	0.45	R	1	2.05	3.10	2.65	3.10	0.90 0.90	1	4		1				1	5.03	4.05	5.03	0.68	2.65	2段 2.65	0.04			
23	3	No.72 No.73	0.45	R	1	2.00	2.50	2.05	2.50	0.90 0.90	1	4		1				1	3.80	3.04	3.80	0.53	2.05	2段 2.05	0.04			
24	1	No.73 No.74	0.45	R	1	1.13	2.50	2.05	2.50	0.77 0.55	1	4		1			1	1	1.61	1.24	1.61	0.35			0.04			
25	1	No.75 No.76	0.45	R	2	1.54	2.50	2.05	5.00	0.90 0.90	2	7		2				2	5.90	4.48	5.90	1.05	4.10	1段 4.10	0.04			
26																										0.10		
27																										0.04		
28																										0.04		
29																												
30																												
31																												
32																												
33																												
34																												
35																												
36																												
37																												
38																												
計					5			8.80	13.10		5	19		5			1	5	16.34	12.81	16.34	2.61	8.80	8.80				

VU 150										柵 取 付 管 材 料 及 び 土 量 計 算 書																	補 助	
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 No.	本 管 掘 削 控 除 (m)	左 右 別	取 付 ヶ 所 数 K (ヶ)	取 付 深 （ 柵 深 ） H (m)	1ヶ所当り		総 取 付 管 延 長 L×K (m)	掘削幅 上幅 下幅 (m)	支管取付 ヶ所数 本管径 φ 200 (ヶ所)	取付管材料（φ 150）						掘削 掘削量 (m³)	埋戻し 碎石 (m³)	残土 残土 (m³)	基礎 h＝ 0.365 砂基礎 (m³)	軽 量 鋼 矢 板 (m)	支 保 工 (m)	舗 装 厚 (m)	摘 要			
							取付管 延 長 L (m)	土 工 延 長 L1 (m)				直管 SRB (本)	コンパ°外 90°支管 φ 200 －φ 150 (本)	90°可とう 支管 φ 200 －φ 150 (本)	マンホール用 可とう継手 (本)	異径 ソケット φ 200 －φ 150 (本)	60°曲管 (本)									キャップ° (本)		
39	3	No.73 No.72	0.45	R	1	1.64	2.70	2.25	2.70	0.90 0.90	1	4		1				1	3.44	2.65	3.44	0.55	2.25	1段 2.25	0.04			
40																												
41																												
42																												
43																												
44																												
45																												
46																												
47																												
48																												
49																												
50																												
51																												
52																												
53																												
54																												
55																												
56																												
57																												
計					1			2.25	2.70		1	4		1				1	3.44	2.65	3.44	0.55	2.25	2.25				

舗 装 集 計 表

補 助

工 種	計上寸法	本管部			取付管部			単位	数 量
		計算書	計算書	計算書	計算書	計算書	計算書		
		①	②	③	①	②	③		
1 舗装切断工									
	As 15cmまで		360.0	65.0		18.1	3.3	m	446.4
	Co 15cmまで							m	
2 舗装版破碎工									
	As 4cm			941.9				m ²	941.9
	Co 10cm							m ²	
3 路盤掘削工									
	路盤 10cm							m ³	
								m ³	
								m ³	
								小計	
4 As舗装工									
表層工(町道・車道)	再生密粒度As t=4cm			941.9				m ²	941.9
表層工(町道・車道)	コンクリート t=10cm							m ²	
5 路盤工									
路盤工(町道・車道)	再生クラッシャーラン RC-30 t=11cm		162.0	29.3		7.9	1.5	m ²	200.7
路盤工(町道・車道)	再生クラッシャーラン RC-30 t=20cm							m ²	
6 仮復旧工									
表層工(町道・車道)	再生粗粒度As t=3cm		162.0	29.3		7.9	1.5	m ²	200.7
								m ²	
7 舗装版破碎工(仮復旧)									
	バックホウ直接掘削 As t=3cm		162.0	29.3		7.9	1.5	m ²	200.7
8 舗装のための掘削									
	バックホウ0.28m ³		1.7	0.3				m ³	2.0
9 残土運搬処分工	一般残土		1.7	0.3			0.1	m ³	2.1
	Asガラ		4.9	38.6		0.2		m ³	43.7
	Coガラ							m ³	
10 区画線工	外側線 w=15cm(白)							m	
	中央線 w=15cm(黄)							m	
	停止線 w=30cm(白)							m	
	停止線 w=45cm(白)							m	
	横断歩道 w=45cm(白)							m	
	文字(止まれ) w=15cm(白)							m	
	文字(スクールゾーン) w=15cm(白)							m	
	記号(⊥) w=15cm(白)							m	
	記号(◇) w=15cm(白)							m	

舗 装 復 旧 計 算 書 (本管部分)																									補 助			
計算書 ②																												
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号	区 間 距 離 L	道 路 幅 員 W1	掘 削 幅 B	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a	路 盤 復 旧 幅 b	舗装工 D=a×L			仮復旧工 E=b×L	路盤工 E=b×L			舗装 のための 掘削	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F t=3cm	舗装切断		残土処理			摘 要
						(左) B1	(右) B2	(左) C1	(右) C2			密粒As	密粒As	表層工 Co	密粒As	上層 路盤工 粒調碎石	路盤工 切込碎石	路盤工 切込碎石		(a+W1) × L As	Co		As L×2	Co	AS殻 t=4cm t=3cm (m³)	CO殻 t=10cm (m³)	土砂 (m³)	
16																												
17																												
18																												
19																												
20																												
21																												
22																												
23																												
24																												
25																												
26																												
27	3	71 72	39.00		0.90						0.90				35.1		35.1		0.4			35.1	78.0		1.1		0.4	
28	3	72 73	75.00		0.90						0.90				67.5		67.5		0.7			67.5	150.0		2.0		0.7	
29	1	73 74	60.00		0.90						0.90				54.0		54.0		0.5			54.0	120.0		1.6		0.5	
30	1	74 75	6.00		0.90						0.90				5.4		5.4		0.1			5.4	12.0		0.2		0.1	
計			180.00											162.0		162.0		1.7			162.0	360.0		4.9		1.7		

舗 装 復 旧 計 算 書 (本管部分)																										補 助		
計 算 書 ③																												
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号	区 間 距 離 L	道 路 幅 員 W1	掘 削 幅 B	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a	路 盤 復 旧 幅 b	舗装工 D=a×L			仮復旧工 E=b×L 密粒As	路盤工 E=b×L			舗装 のための 掘削 (m³)	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F (m²)	舗装切断		残土処理			摘 要
						(左) B1	(右) B2	(左) C1	(右) C2			表層工 密粒As	表層工 密粒As	表層工 Co		上層 路盤工 粒調碎石	路盤工 切込碎石	路盤工 切込碎石		(a+W1) ×L As	Co		As L×2	Co	AS殻 t=4cm t=3cm (m³)	CO殻 t=10cm (m³)	土砂 (m³)	
			(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m²)	(m²)	(m²)	(m²)	(m²)	(m²)	(m²)	(m³)	(m²)	(m²)	(m²)	(m)	(m)	(m³)	(m³)	(m³)			
31	1	75 76	32.50		0.90						0.90		941.9		29.3		29.3		0.3	941.9		29.3	65.0		38.6		0.3	
32																												
33																												
34																												
35																												
36																												
37																												
38																												
39																												
40																												
41																												
42																												
43																												
44																												
45																												
計			32.50										941.9		29.3		29.3		0.3	941.9		29.3	65.0		38.6		0.3	

舗 装 復 旧 計 算 書 (取付管部分)																							補 助										
計算書 ②																																	
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号	左 右 別	取 付 管 長	本 掘 削 幅	水 路 幅	取 付 箇 所 数	舗 装 長 L	掘 削 幅 B	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a	路 盤 復 旧 幅 b	舗装工 D=a×L			路盤工 E=b×L			仮復旧工 F=B×L タンハ 再生密粒	舗装 のための 掘削 (路盤すきとり)	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F	舗装切断		残土処理			摘 要	
										(左)	(右)	(左)	(右)			表層工 密粒As	表層工 密粒As t=4cm	基層工 Co t=10cm	上層 路盤工 粒調碎石	路盤工 切込碎石 t=11cm	路盤工 切込碎石 t=20cm			As	Co		As	Co	AS殻 t=4cm t=3cm (m³)	CO殻 t=10cm (m³)	土砂 (m³)		
20																																	
21																																	
22	3	72	R	3.10	0.45		1	2.65	0.90						0.90					2.4		2.4				2.4	5.3		0.07				
23	3	72 73	R	2.50	0.45		1	2.05	0.90						0.90					1.8		1.8				1.8	4.1		0.05				
24	1	73 74	R	2.50	0.45	0.60	1	1.45	0.77						0.77					1.1		1.1				1.1	2.9		0.03				
25	1	74 75 76	R	2.50	0.45	0.60	2	1.45	0.90						0.90					2.6		2.6				2.6	5.8		0.08				
26																																	
27																																	
28																																	
29																																	
30																																	
31																																	
32																																	
33																																	
34																																	
35																																	
36																																	
37																																	
38																																	
計																				7.9		7.9				7.9	18.1		0.23				

舗 装 復 旧 計 算 書 (取付管部分)																							補 助										
計算書 ③																																	
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号	左 右 別	取 付 管 長 (m)	本 掘 削 幅 (m)	水 路 幅 (m)	取 付 箇 所 数 (箇所)	舗 装 長 L (m)	掘 削 幅 B (m)	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a (m)	路 盤 復 旧 幅 b (m)	舗装工 D=a×L			路盤工 E=b×L			仮復旧工 F=B×L タンハ 再生密粒 t=3cm (㎡)	舗装 のための 掘削 (路盤すきとり) (㎡)	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F (㎡)	舗装切断		残土処理			摘 要	
										(左)	(右)	(左)	(右)			表層工 密粒As (㎡)	表層工 密粒As t=4cm (㎡)	基層工 Co t=10cm (㎡)	上層 路盤工 粒調碎石 (㎡)	路盤工 切込碎石 t=11cm (㎡)	路盤工 切込碎石 t=20cm (㎡)			As t=4cm (㎡)	Co t=10cm (㎡)		As L×2 (m)	Co (m)	AS殻 t=4cm t=3cm (㎡)	CO殻 t=10cm (㎡)	土砂 (㎡)		
39	3	73	R	2.70	0.45	0.60	1	1.65	0.90						0.90					1.5		1.5				1.5	3.3		0.05				
72																																	
40																																	
41																																	
42																																	
43																																	
44																																	
45																																	
46																																	
47																																	
48																																	
49																																	
50																																	
51																																	
52																																	
53																																	
54																																	
55																																	
56																																	
57																																	
計																			1.5		1.5				1.5	3.3		0.05					

工程算出数量集計表

[illegible]

山 留 長 別 数 量 集 計 表

路線 番号	軽量鋼矢板 H=2.0m (BH0.28)								軽量鋼矢板 H=2.5m 支保工1段 (BH0.28)								軽量鋼矢板 H=2.5m 支保工2段 (BH0.28)							
	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程
			土留工	支保1段	掘 削	砂基礎	管布設	埋戻工			土留工	支保1段	掘 削	砂基礎	管布設	埋戻工			土留工	支保2段	掘 削	砂基礎	管布設	埋戻工
3																								
3																	75.00	74.10	75.0	75.0	142.4	25.0	74.1	107.6
1																	60.00	59.10	60.0	60.0	111.8	20.0	59.1	83.9
1																	6.00	5.10	6.0	6.0	11.8	1.7	5.1	9.0
小 計																	141.00	138.30	141.00	141.00	266.00	46.70	138.30	200.50

山留長別数量集計表

路線 番号	軽量鋼矢板 H=2.0m (BH0.28)								軽量鋼矢板 H=2.5m 支保工1段 (BH0.28)								軽量鋼矢板 H=2.5m 支保工2段 (BH0.28)							
	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程
			土留工			砂基礎		埋戻工			土留工			砂基礎		埋戻工			土留工			砂基礎		埋戻工
			土留工	支保1段	掘削	砂基礎	管布設	埋戻工			土留工	支保1段	掘削	砂基礎	管布設	埋戻工			土留工	支保2段	掘削	砂基礎	管布設	埋戻工
1																	32.50	32.05	32.5	32.5	59.4	10.8	32.1	44.3
小計																	32.50	32.05	32.50	32.50	59.40	10.80	32.05	44.30
合計																	173.50	170.35	173.50	173.50	325.40	57.50	170.35	244.80

山留長別数量集計表

路線 番号	軽量鋼矢板 H=3.0m 支保工2段 (BH0.28)								軽量鋼矢板 H=3.5m 支保工2段 (BH0.28)							
	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程
			土留工			砂基礎		埋戻工			土留工			砂基礎		埋戻工
			支保2段	掘削		管布設					支保2段	掘削		管布設		
3	39.00	37.95	39.0	39.0	89.5	12.8	38.0	71.4								
3																
1																
1																
小計	39.00	37.95	39.00	39.00	89.50	12.80	38.0	71.40								

山留長別数量集計表

路線 番号	軽量鋼矢板 H=3.0m 支保工2段 (BH0.28)								軽量鋼矢板 H=3.5m 支保工2段 (BH0.28)							
	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程	区間 距離	管渠 延長	a工程			b工程		c工程
			土留工	支保2段	掘削	砂基礎	管布設	埋戻工			土留工	支保2段	掘削	砂基礎	管布設	埋戻工
1																
小計																
合計	39.00	37.95	39.00	39.00	89.50	12.80	38.0	71.40								

損料日数及び仮設材運搬重量の算定

工 種		算 式	数 量
種 別	細 別		
1、鋼材運搬			
搬入・搬出	軽量鋼矢板 H=2.0m	W= 8.00 / 0.250 × 2.00 × 2	
		× 0.0148 = 1.894 t	
	軽量鋼矢板 H=2.5m	W= 8.00 / 0.250 × 2.50 × 2	
		× 0.0148 = 2.368 t	
	軽量鋼矢板 H=3.0m	W= 8.00 / 0.250 × 3.00 × 2	
		× 0.0148 = 2.842 t	
	軽量鋼矢板 H=3.5m	W= / 0.250 × 3.50 × 2	
		× 0.0148 = t	
	軽量鋼矢板 H=4.0m	W= / 0.250 × 4.00 × 2	
		× 0.0148 = t	
	合計	7.104 t	7.104 t
2、交通整理員			
本管	VUΦ200 素掘り	N= 1 日	
	VUΦ200 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ200 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ200 H=2.5m 2段	N= 34 日	
	VUΦ200 H=3.0m 2段	N= 9 日	
	VUΦ200 H=3.5m 2段	N= 日	
	VUΦ200 H=3.5m 3段	N= 日	
	VUΦ200 H=4.0m 3段	N= 日	
取付管	VUΦ100 素掘り	N= 2 日	
	VUΦ100 H=2.0m 1段	N= 2 日	
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N= 2 日	
	小計	50 日	
	合計	50 日 × 3 人 = 150	150 人
3、開削水替工			
本管	VUΦ200 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ200 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ200 H=2.5m 2段	N= 日	
	VUΦ200 H=3.0m 2段	N= 4 日	
	VUΦ200 H=3.5m 2段	N= 日	
	VUΦ200 H=3.5m 3段	N= 日	
	VUΦ200 H=4.0m 3段	N= 日	
取付管	VUΦ100 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N= 日	
	合計		4 日

北 内 地 区 管 渠 布 設

(圧送管 補助 : $\phi 75$)

数 量 計 算 書

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考
工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格			
管 路					m	250.5	
	管きょ工(開削)						
	＜管径75mm＞						
	管布設工						
	ポリエチレン管						
		片受直管		PE-SE φ75x5000	本	47	
		プレーンエンド直管		PE-SP φ75x5000	本	3	
		片受曲管 11 1/4度		PE-11BS φ75	個		
		22 1/2度		PE-22BS φ75	個	3	
		45度		PE-45BS φ75	個	1	
		片受S字曲管 450H		PE-LBS φ75-400H	個		
		600H		PE-LBS φ75-600H	個		
		カラー		PE-D φ75	個	4	
		フランジ短管		PE-F φ75	個	1	
		フランジ接合材		SUS304ボルトナット	組		
		下水道用空気弁		φ75補修弁を含む	基		
		空気弁室		円形	箇所		
		副管用部材		PE φ75	組		
		管明示シート		W-15cm	m	249.0	
		ポリエチレン管布設工		PE φ75	m	248.8	
		融着接合継手工		2口	箇所	4	
				1口	箇所	52	
		ポリエチレン管切断工		PE φ75	口	5	
		空気弁設置工			基		
		空気弁室設置工		円形 φ900 H=700	箇所		
		管明示シート工			m	249.0	
		コンクリート削孔		PE φ75	箇所		
	基礎						
		砂基礎工 (中詰め)		人力	m ³		
				機械	m ³	51	
	管路土工						
		管路掘削	機械掘削	BH0.28m3	m ³	140.0	144.5
			埋戻(碎石Rc-40)	BH0.28m3	m ³	92	91.6
			発生土処分工	DT4tBH0.28m3 L=5.3km	m ³	140.0	144.5

管径 φ75			管 材 料 計 算 表										補 助	
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 (下流) (上流)	区 間 距 離 L (m)	人 孔 減 長 L'' (m)	管 体 延 長 L-L'' (m)	下 水 道 用 ポ リ エ チ レ ン 管 φ75								
						直 管			曲 管			カラー		
						片受け直管 5.00m (本)	PE直管 5.00m (m)		11 1/4度	22 1/2度	45度			
1	4	No.52	3.50	0.45	2.84									
		+3.50		0.21			2.84		1					
2	〃	+3.50	7.00	0.21	6.58									
		+10.50		0.21		1	1.58		1		1			
3	〃	+10.50	60.00	0.21	59.58									
		No.75		0.21		11	4.58		1		1			
4	〃	No.75	6.00	0.21	5.53									
		No.74		0.26		1	0.53			1	1			
5	〃	No.74	174.00	0.26	172.24									
		No.71		1.50		34	2.24				1			
6														
7														
8														
9														
10														
11														
12														
13														
14														
15														
合 計			250.50	3.73	246.77	47	11.77			3	1	4		

管径 φ75

本 管 土 工 数 量 計 算 表

φ75 管断面 = 0.0062

補 助

番 号	路線 番号	人 孔 番 号	管 径	区 間 距 離	管 体 延 長	掘 削 幅	平均掘削 深	中詰高 + 基礎厚	表 層 厚	路 盤 厚	掘 削		埋め戻し		残 土	摘 要	
											人 力	バックホウ	Aゾーン タンパ	中 詰 砂			
(土工減長) L		(砂基礎減長) L'		W	H	E	上段は 現況厚 Z1 Z1'	Z2'	A=W× (H-Z1)×L	A=W× (H-Z1)×L	碎石埋戻 (H-E-舗装) ×W×L	(E×W -管断面) ×L'					
(mm)		(m)		(m)	(m)	(㎡)	(m)	(m)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)		(m³)			
1	4	No.52	φ 75	3.50	2.84	0.81	0.79	0.289				2.0	1.3	0.6	2.0	素掘 0.28	
		+3.50				0.65											
2	〃	+3.50	φ 75	7.00	6.58	0.81	0.79	0.289				4.0	2.6	1.4	4.0	素掘 0.28	
		+10.50				0.65											
3	〃	+10.50	φ 75	60.00	59.58	0.81	0.79	0.289				34.6	21.9	12.2	34.6	素掘 0.28	
		No.75				0.65											
4	〃	No.75	φ 75	6.00	5.53	0.81	0.79	0.289				3.5	2.2	1.1	3.5	素掘 0.28	
		No.74				0.65											
5	〃	No.74	φ 75	(1.50) 174.00	172.24	0.81	0.79	0.289				100.4	63.6	35.3	100.4	素掘 0.28	
		No.71				0.65											
6																	
7																	
8																	
9																	
10																	
11																	
12																	
13																	
14																	
15																	
合 計				(249.00) 250.50	(246.77) 246.77							144.5	91.6	50.5		144.5	

汚 水 圧 送 管 布 設 工 (PEφ75)					No. 1
名 称	形状寸法	単位	算 式	数量	
ポリエチレン管布設工	融着接合 φ 75	m	248.78 - 空気弁 =	248.8	
ポリエチレン管継手工	融着接合 2口 φ 75	箇所	カー 4	4	
//	融着接合 1口 φ 75	箇所	直管 47 + 曲 管 3 + S 字 曲 管 1 + 副管 + 短管 1	52	
メカニカル継手工	PEφ 75	口	メカニカルチース + PVジョイント		
ポリエチレン管切断工	φ 75	口	5	5	
空気弁設置工	φ 75	基			
空気弁ボックス設置工	円形 φ 900,H=950	箇所			
管明示シート工		m	249.00	249.0	
コンクリート削孔	φ 75	箇所			

北 内 地 区 管 渠 布 設

(開削部 単独 : ϕ 200)

数 量 計 算 書

数量總括表 [单独]

[illegible]

数量総括表 [単独]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
管路土留工							
軽量鋼矢板土留							
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	人力	m	
			土留損料	H=2.0m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	人力	m	
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	人力	m	
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	BH0.13m ³	m	
			土留損料	H=2.0m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	BH0.13m ³	m	
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	BH0.13m ³	m	
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=2.0m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=2.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	BH0.28m ³	m	26.0
			土留損料	H=2.5m	式	1	
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.0m,2段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=3.0m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.5m,2段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=3.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.5m,3段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=3.5m	式		
			軽量鋼矢板建込・引抜工	H=4.0m,3段	BH0.28m ³	m	
			土留損料	H=4.0m	式		
開削水替工							
開削水替							
			ポンプ運転費	ポンプ運転工	作業時排水	日	4
			ポンプ据付撤去費	ポンプ据付撤去工		現場	1

数 量 総 括 表 [単独]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
標準マンホール工							
1号組立マンホール					箇所		
人孔鉄蓋				T-14	組		
				T-25	組		
無収縮モルタル				10.5	袋		
				21.0	袋		
				25.0	袋		
調整リング				600×50	個		
				600×100	個		
				600×150	個		
斜壁				600/900×300	個		
				600/900×450	個		
				600×150	個		
直壁				900×600	個		
				900×900	個		
				900×1200	個		
				900×1500	個		
				900×1800	個		
く体ブロック				900×600	個		
				900×900	個		
				900×1200	個		
				900×1500	個		
				900×1800	個		
底板				有効高130	個		
ブロック据付工				3.0m以下	箇所		
ブロック据付工				3.0m以上4.0m以下	箇所		
底部工(インバート)					箇所		
[1箇所当り]コンクリート工					m3		
砕石基礎				t=20cm	m2		
型枠					m2		
モルタル上塗り工				t=2cm	m2		
削孔				φ 100	箇所		
				φ 150	箇所		
				φ 200	箇所		
				φ 250	箇所		

数量総括表 [単独]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
			0号組立マンホール		箇所		
			人孔鉄蓋	T-14	組	1	1
				T-25	組		
			無収縮モルタル	10.5	袋	1	1
				21.0	袋	1	1
				25.0	袋		
			調整リング	600×50	個		
				600×100	個		
				600×150	個	1	1
			斜壁	600/750×300	個		
				600/750×450	個	1	1
				600×150	個		
			直壁	750×600	個		
				750×900	個		
				750×1200	個		
				750×1500	個		
				750×1800	個		
			く体ブロック	750×600	個		
				750×900	個		
				750×1200	個	1	1
				750×1500	個		
				750×1800	個		
			底版	有効高130	個	1	1
			ブロック据付工	2.0m以下	箇所	1	1
			ブロック据付工	2.0m以上3.0m以下	箇所		
			底部工(インバート)		箇所	1	1
			[1箇所当り]コンクリート工		m3	0.11	
			砕石基礎	t=20cm	m2	0.71	
			型枠		m2	0.24	
			モルタル上塗り工	t=2cm	m2	0.53	
			削孔	φ100	箇所	1	1
				φ150	箇所		
				φ200	箇所		
				φ250	箇所		

数量總括表 [单独]

[illegible]

数量総括表 [単独]

[illegible]

数 量 総 括 表 [単独]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備 考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
付帯工							
舗装撤去工							
舗装切断工							
アスファルト 15cmまで					m	59	
コンクリート 15cmまで					m		
舗装版破碎工							
		BHによる直接掘削	アスファルト	BH0.28m ³ t=10cm以下	m ²	119	
		BHによる直接掘削	コンクリート	BH0.28m ³ t=10cm以下	m ²		
舗装のための掘削							
		BHによる直接掘削	BH0.28m3		m ³		
殻運搬処理工							
		(As)ダンプトラック運搬(現場～処分地)		BH0.28m3 DT4t ,L=5.3km	m ³	5	
		アスファルト殻受入費			m ³	5	
		(Co)ダンプトラック運搬(現場～処分地)		BH0.28m3 DT4t ,L=5.3km	m ³		
		Co殻受入費			m ³		
		(残土)ダンプトラック運搬(現場～処分地)		BH0.28m3 DT4t ,L=5.3km	m ³		
		一般残土受入費			m ³		
舗装復旧工							
路盤工							
		町道・車道 再生クラッシャーランRM-30		t=10cm	m ²	92	
		町道・車道 再生クラッシャーランRC-30		t=20cm	m ²		
表層工							
		(仮復旧) 再生粗粒度As		t=3cm	m ²	27	
		町道・車道 再生密粒度As		t=4cm	m ²	92	
		町道・車道 コンクリート		t=10cm	m ²		
道路付属物撤去復旧工							
溶融式区画線							
		区画線工(溶融式・手動) 中央線		実線 W=15cm 黄	m		
		区画線工(溶融式・手動) 停止線		実線 W=45cm 白	m		
		区画線工(溶融式・手動) 横断歩道		実線 W=45cm 白	m		
		区画線工(溶融式・手動) 文字		実線 W=15cm 白	m		
		区画線工(溶融式・手動) 記号		実線 W=15cm 白	m		
安全費							
交通整理人					人	9	
共通仮設							
共通仮設費							
運搬費							
仮設材運搬費					t	7.1	仮設材運搬費 単独 7.1t

管径 φ200													
管 材 料 計 算 表													
単 独													
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 (下流) (上流)	区 間 距 離 L (m)	人 孔 減 長 L'' (m)	管 体 延 長 L-L'' (m)	硬質塩化ビニル管 φ200							
						直 管			受 口 管			差 口 管	可とう継手
						SRA 4.00m (本)	PL 4.00m (m)		0.5m (本)	副管用 1.00m (本)		0.5m (本)	
1													1
2													1
3													1
4													1
5													1
6													2
7													2
8													
9													1
10													1
11	1	No.75 No.76	26.00	0.37	25.63	6	1.63						1
12													
13													
14													1
15													
合 計			26.00	0.37	25.63	6	1.63						13

管径 φ200

本管土工数量計算表

φ200 管断面＝ 0.0366

単 独

番号	路線番号	人孔番号 No.	管径 (mm)	区間距離 (m) (土工減長) L	管体延長 (m) (砂基礎減長) L'	掘削幅 (m) W	平均掘削深 (m) H	中詰高＋基礎厚 (m²) E	表層厚 (m) 上段は現況厚 Z1 Z1'	路盤厚 (m) Z2'	掘 削		埋め戻し		残土 (m³)	摘 要
											人力	バックホウ	Aゾーン タンバ° 碎石埋戻 (H-E-舗装) × W × L	中詰砂 (E × W －管断面) × L'		
											A=W × (H-Z1) × L	A=W × (H-Z1) × L				
											(m³)	(m³)	(m³)	(m³)		
1																素掘 0.28
2																軽量 0.28
3																軽量 0.28
4																素掘 0.28
5																素掘 0.28
6																軽量 0.28
7																軽量 0.28
8																軽量 0.28
9																軽量 0.28
10																軽量 0.28
11	1	75 76	φ200	26.00	25.63	0.90	2.07	0.416	0.04	0.10		47.5	35.4	8.7	47.5	0.28 素掘 人力
12																軽量 0.28 素掘 人力
13																素掘 人力
14																素掘 人力
15																素掘 人力
合 計				(26.00) 26.00	(25.63) 25.63							47.5	35.4	8.7	47.5	

土 留 工 集 計 表

単 独

路線番号	路線延長	平均掘削深	土留種類	素 掘	軽 量 鋼 矢 板								備 考
					H = 2.00 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工2段	H = 3.00 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工3段	H = 4.00 m 支保工3段		
			素掘										
			軽量										
			軽量										
			素掘										
			素掘										
			軽量										
			軽量										
			軽量										
			軽量										
			軽量										
1	26.00	2.07	軽量				26.00						
			素掘										
			軽量										
			素掘										
			素掘										
小 計	26.00						26.00						

0号組立式マンホール数量計算書

单独

[illegible]

VU 100										柵 取 付 管 材 料 及 び 土 量 計 算 書																		単 独	
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 No.	本 管 掘 削 控 除 (m)	左 右 別	取 付 ヶ 所 数 K (ヶ)	取 付 深 H (m)	1ヶ所当り		総 取 付 管 延 長 L×K (m)	掘削幅 上幅 下幅 (m)	支管取付 ヶ所数 本管径 φ 200 (ヶ所)	取付管材料 (φ 100)						掘削 掘削量 (m³)	埋戻し 砕石 (m³)	残土 残土 (m³)	基礎 h= 0.314 砂基礎 (m³)	軽 量 鋼 矢 板 (m)	支 保 工 (m)	舗 装 厚	摘 要				
							取付管 延 長 L (m)	土 工 延 長 L1 (m)				直管 SRB (本)	コンパ ^レ 外 90°支管 φ 200 - φ 100 (本)	90°可とう 支管 φ 200 - φ 100 (本)	マンホール用 可とう継手 (本)	異径 ソケット φ 200 - φ 100 (本)	60°曲管 (本)									キャップ ^レ (本)			
1																													
2																													
3																													
4																													
5																									鋼管 φ 200 1.50m				
6																													
7																													
8																													
9																													
10																													
11																													
12																													
13																													
14																													
15																													
16	1	No.75 No.76	0.45	R	3	1.53	2.50	2.05	7.50	0.90 0.90	2	10		2	1			3	8.80	6.67	8.80	1.58	6.15	1段 6.15	0.04				
17																													
18																													
19																													
計					3			2.05	7.50		2	10		2	1			3	8.80	6.67	8.80	1.58	6.15	6.15					

舗 装 集 計 表

単 独

工 種	計上寸法	本管部			取付管部			単位	数 量
		計算書	計算書	計算書	計算書	計算書	計算書		
		①	②	③	①	②	③		
1 舗装切断工									
	As 15cmまで	52.0			7.0			m	59.0
	Co 15cmまで							m	
2 舗装版破碎工									
	As 4cm	91.9						m ²	91.9
	Co 10cm							m ²	
3 路盤掘削工									
	路盤 10cm							m ³	
								m ³	
								m ³	
								小計	
4 As舗装工									
表層工(町道・車道)	再生密粒度As t=4cm	91.9						m ²	91.9
表層工(町道・車道)	コンクリート t=10cm							m ²	
5 路盤工									
路盤工(町道・車道)	再生クラッシャーラン RC-30 t=11cm	23.4			3.2			m ²	26.6
路盤工(町道・車道)	再生クラッシャーラン RC-30 t=20cm							m ²	
6 仮復旧工									
表層工(町道・車道)	再生粗粒度As t=3cm	23.4			3.2			m ²	26.6
								m ²	
7 舗装版破碎工(仮復旧)									
	バックホリ直接掘削 As t=3cm	23.4			3.2			m ²	26.6
8 舗装のための掘削									
	バックホリ0.28m ³	0.2						m ³	0.2
9 残土運搬処分工	一般残土	0.2						m ³	0.2
	Asガラ	4.4			0.1			m ³	4.5
	Coガラ							m ³	
10 区画線工	外側線 w=15cm(白)							m	
	中央線 w=15cm(黄)							m	
	停止線 w=30cm(白)							m	
	停止線 w=45cm(白)							m	
	横断歩道 w=45cm(白)							m	
	文字(止まれ) w=15cm(白)							m	
	文字(スクールゾーン) w=15cm(白)							m	
	記号(⊥) w=15cm(白)							m	
	記号(◇) w=15cm(白)							m	

舗 装 復 旧 計 算 書 (本管部分)																									単 独			
計算書 ①																												
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号	区 間 距 離 L (m)	道 路 幅 員 W1 (m)	掘 削 幅 B (m)	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a (m)	路 盤 復 旧 幅 b (m)	舗装工 D=a×L			仮復旧工 E=b×L 密粒As (㎡)	路盤工 E=b×L			舗装 のための 掘削 (㎥)	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F t=3cm (㎡)	舗装切断		残土処理			摘 要
						(左) B1 (m)	(右) B2 (m)	(左) C1 (m)	(右) C2 (m)			表層工 密粒As (㎡)	表層工 密粒As t=4cm (㎡)	表層工 Co t=10cm (㎡)		上層 路盤工 粒調碎石 (㎡)	路盤工 切込碎石 t=11cm (㎡)	路盤工 切込碎石 t=20cm (㎡)		(a+W1) ×L As t=4cm (㎡)	Co t=10cm (㎡)		As L×2 (m)	Co (m)	AS殻 t=4cm t=3cm (㎥)	CO殻 t=10cm (㎥)	土砂 (㎥)	
1																												
2																												
3																												
4																												
5																												
6																												
7																												
8																												
9																												
10																												
11	1	75 76	26.00		0.90						0.90		91.9		23.4		23.4		0.2	91.9		23.4	52.0		4.4		0.2	
12																												
13																												
14																												
15																												
計			26.00										91.9		23.4		23.4		0.2	91.9		23.4	52.0		4.4		0.2	

舗 装 復 旧 計 算 書 (取付管部分)																										単 独																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
計 算 書 ①																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									
番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号	左 右 別	取 付 管 長	本 掘 削 幅	水 路 幅	取 付 箇 所 数	舗 装 長 L	掘 削 幅 B	影 響 幅				表 層 復 旧 幅 a	路 盤 復 旧 幅 b	舗装工 D=a×L			路盤工 E=b×L			仮復旧工 F=B×L タンパ 再生密粒	舗装 のための 掘削 (路盤すきとり)	舗装取壊し		仮 舗 装 取 壊 F	舗装切断		残土処理			摘 要																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									
										(左)	(右)	(左)	(右)			密粒As	表層工		上層 路盤工 粒調碎石	路盤工 切込碎石	路盤工 切込碎石			As	Co		As	Co	AS殻 CO殻 土砂																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																												
																	B1	B2												C1	C2		t=4cm	t=10cm	t=11cm	t=20cm	t=3cm	t=4cm	t=10cm	t=3cm	L×2	t=4cm t=3cm (m³)	t=10cm (m³)	(m³)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
																																													C1,C2>1.2mの時 C1,C2=0	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)

損料日数及び仮設材運搬重量の算定

工 種		算 式	数 量
種 別	細 別		
1、鋼材運搬			
搬入・搬出	軽量鋼矢板 H=2.0m	W= 8.00 / 0.250 × 2.00 × 2	
		× 0.0148 = 1.894 t	
	軽量鋼矢板 H=2.5m	W= 8.00 / 0.250 × 2.50 × 2	
		× 0.0148 = 2.368 t	
	軽量鋼矢板 H=3.0m	W= 8.00 / 0.250 × 3.00 × 2	
		× 0.0148 = 2.842 t	
	軽量鋼矢板 H=3.5m	W= / 0.250 × 3.50 × 2	
		× 0.0148 = t	
	軽量鋼矢板 H=4.0m	W= / 0.250 × 4.00 × 2	
		× 0.0148 = t	
	合計	7.104 t	7.104 t
2、交通整理員			
本管	VUΦ200 素掘り	N= 日	
	VUΦ200 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ200 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ200 H=2.5m 2段	N= 3 日	
	VUΦ200 H=3.0m 2段	N= 日	
	VUΦ200 H=3.5m 2段	N= 日	
	VUΦ200 H=3.5m 3段	N= 日	
	VUΦ200 H=4.0m 3段	N= 日	
取付管	VUΦ100 素掘り	N= 日	
	VUΦ100 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N= 日	
	小計	3 日	
	合計	3 日 × 3 人 = 9	9 人
3、開削水替工			
本管	VUΦ200 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ200 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ200 H=2.5m 2段	N= 4 日	
	VUΦ200 H=3.0m 2段	N= 日	
	VUΦ200 H=3.5m 2段	N= 日	
	VUΦ200 H=3.5m 3段	N= 日	
	VUΦ200 H=4.0m 3段	N= 日	
取付管	VUΦ100 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N= 日	
	合計		4 日

北 内 地 区 管 渠 布 設

(2 号レジンマンホール)

数 量 計 算 書

数量総括表〔補助〕

[illegible]

1. 立坑工

立坑工集計表 (φ1800)

[illegible]

No.71立坑 1/2 ϕ 1800mm

種 別		細 目		計 算 式				単位	数 量							
一般掘削工	布掘り	BH 0.28m ³														
		$V1 = \pi \div 4 \times 1.824^2 \times (0.100 - 0.040) =$				舗装	0.16	m ³	0.16							
圧入掘削		CS 0.30m ³														
		$V = \pi \div 4 \times 1.800^2 \times 5.195 =$					13.22	m ³	13.22							
		粘性土	N≦5	4.015	m											
			5<N≦30		m											
		砂質土	N≦30		m											
			30<N≦50		m											
		砂礫土	N≦30	1.180	m											
			30<N≦50		m											
		計		5.195	m	合 計	13.38	m ³	13.38							
ケーシング材料 t=12mm	仮設	L =	2.00	m	n =	1.0	本	m	2.00							
	最終	L =	2.10	m	n =	1.0	本	m	2.10							
	中間	L =		m	n =	1.0	本	m								
	先頭	L =	2.40	m	n =	1.0	本	m	2.40							
残置重量	1m当り	555 kg/m						ΣL =	m	4.50						
		W = 2.498 t							t	2.498						
溶 接 工		L =	2.0	×	5.7	=	11.4	11.4	m	11.4						
ケーシング引上									m	0.90						
底スラブ コンクリート工		V =	2.5						m ³	2.5						
鋼管切断工		L =	π	×	1.800	+	1.405	×	4	11.27	m	11.27				
同上スクラップ		W1 = 0.555				×	1.405		=	0.780	t					
						(1.500	-	0.095)						
		W2= π				÷	4	×	0.316	2	×	0.0942	×	1	=	0.007
		W3= π				÷	4	×		2	×	0.0942	×		=	
											t	0.787				

項 目	種 別	計 算 式	単位	数 量		
埋戻し工 発生土		$V1' = \pi / 4 \times 1.800^2 \times (1.500 - 0.130) =$	3.49	町道 4-9		
	控除 上部	$V1 = \pi / 4 \times 1.140^2 \times ($	— 舗装部) =			
	頂版	$V2 = \pi / 4 \times 1.360^2 \times ($	—) =			
	直壁	$V3 = \pi / 4 \times 1.280^2 \times (1.500 - 0.130) =$	1.76			
		小計	1.76			
		$V = 3.49 - 1.76 =$	1.73		m ³	1.73
コンクリート		$V2' = \pi / 4 \times 1.800^2 \times (4.295 - 1.500) =$	7.11			
	控除					
	躯体	$V4 = \pi / 4 \times 1.280^2 \times (2.795 - 0.090) =$	3.48			
	底部	$V5 = \pi / 4 \times 1.360^2 \times 0.090 =$	0.13			
	調整	$V6 = \pi / 4 \times 1.800^2 \times$	=			
	管材	$V7 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.260 =$	0.01			
		計	3.62			
		$V = 7.11 - 3.62 =$	3.49	m ³	3.49	
残土処分工		$V = 13.38 - 1.73 \div 0.9 =$	11.46	m ³	11.46	
【路面覆工】						
覆工設置撤去工		$N =$	=	1.00	箇所	1.00

2. マンホール工

2号組立レジンマンホール工集計表

[illegible]

【No.71 2号組立レジンマンホール】

1/1

種 別		計 算 式			単 位	数 量
人孔鉄蓋	T-25	MH= 4.205 m				
		$\phi 900 \times \phi 600$ (受枠共)			1 組	1
調整金具		H = 25 mm	N =		1 箇所	1
調整リング		H = 50 mm	N =		1 個	1
頂 版		H = 130 mm	N =		1 個	1
直 壁	$\phi 1200$	H = 900 mm	N =		個	
		H = 1500 mm	N =	1	個	1
		H = 2400 mm	N =	1	個	1
底 盤		H = 90 mm	N =	1	個	1
削孔費	$\phi 200$	1	N =	1	箇所	1
	$\phi 100$	1	N =	1	箇所	1
	$\phi 75$	1	N =	1	箇所	1
流入バツフル	SUS	h = 1.050 m			1 箇所	1

3. 付帯工

NO. _____

No.71

φ 1800立坑部

[illegible]

【φ1800 No.71立坑】雑工

項 目		計 算 式			単 位	数 量
種 別	細 目					
舗装切断工	As	t = 4 cm L = $\pi \times 1.80$	町道 4-9	= 5.65	m	5.7
舗装取壊工	As	t = 4 cm A = $\pi/4 \times 1.80^2$		= 2.54	m ²	2.5
ガラ処分工	As	V = 2.54 × 0.04		= 0.102	m ³	0.10
仮復旧工 路盤工	車道 M-40	t = cm A = $\pi/4 \times 1.80^2$		=	m ²	
路盤工 粒調碎石	車道 RM-30	t = 9 cm A = $\pi/4 \times 1.80^2$		= 2.54	m ²	2.5
表 層 工 再生粗粒度アスコン		t = 3 cm A = $\pi/4 \times 1.80^2$		= 2.54	m ²	2.5
本復旧工 舗装切断工	As					
舗装取壊工	As					
仮復旧部		t = 3 cm A = 2.54		= 2.54	m ²	2.5
ガラ処分工	As	V = × + 2.54 × 0.03		= 0.076	m ³	0.08
路盤掘削 (残土処分)		t = 1 cm V = 2.54 × 0.01		= 0.025	m ³	0.03
基層工 再生粗粒度アスコン		t = 5 cm A = ×		=	m ²	
表層工 再生密粒度アスコン		t = 5 cm A = ×		=	m ²	
		※本復旧は開削工で計上				
白線工	白, b=15cm	路側線			m	
	黄, b=15cm				m	