

加茂処理区管路整備工事（その１）

数 量 計 算 書

管径 φ150			管 材 料 計 算 表													
番 号	路 線 番 号	測 点 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 φ150										
						直 管			曲 管					点検口	取付 金具 SUS (組)	可とう 継 手
						SRA 4.00m (本)	PL 4.00m (m)		15度 0.16m (本)	30度 0.19m (本)	45度 0.25m (本)	75度 0.48m (本)	90度 0.58m (本)			
1	2	No.0 IP.1	8.80	0.20	8.60	2	0.35				1					
2	"	+13.50 +13.50	13.50		13.50											
3	"	IP.2	62.00		62.00	18	3.25				1					
4	"	IP.2 IP.3	18.50		18.50	4	2.00		1					1		
5	"	IP.3 IP.4	34.00		34.00	8	1.75				1					
6	"	IP.4 IP.5	16.00		16.00	3	3.41				1			1		
7	"	IP.5 IP.6	84.00		84.00	20	3.50		1					1		
8	"	IP.6 IP.7	2.20		2.20		1.72					1				
9	"	IP.7 IP.8	9.50		9.50	2	0.92						1		5	
10	"	IP.8 No.4+40.0	9.00		9.00									1		
11	"	No.4+40.0 No.4+20.0	19.20		19.20											
12	"	No.4+20.0 No.4	18.50		18.50											
13	"	No.4 IP.9	25.00		25.00	17	2.78						1			
14	"	IP.9 IP.10	1.00		1.00		0.42						1			
15																
合 計			321.20	0.20	321.00	74	20.10		2		4	1	3	4	5	

管径 φ150 管 材 料 計 算 表																
番 号	路 線 番 号	測 点 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 φ150										
						直 管			曲 管					点検口	取付 金具	可とう 継 手
						SRA 4.00m (本)	PL 4.00m (m)		15度 0.16m (本)	30度 0.19m (本)	45度 0.25m (本)	75度 0.48m (本)	90度 0.58m (本)	90度Y 0.34m (本)	SUS (組)	
16	2	JP.10 KA3-1	21.40		21.40	5	1.40									
17	"	No.3+20.0 No.3+20.0	31.50	0.40	31.10	7	3.10									1
18	3	+50.0	50.00		49.60											1
19	"	+50.0 KA2-2	39.90		39.90											
20	"	KA2-2 KE2-2	30.20		30.20											
21	"	KE2-2 KE2-1	6.40		6.40											
22	"	KE2-1 KA2-1	30.20	0.40	29.80	38	3.90									1
23	4	KA2-1 No.1+35.0	26.00	0.30	25.30	6	1.30									1
24	"	No.1+35.0 KA1-2	30.00	0.20	29.40	7	1.40									1
25	5	KA1-2 JP.11	30.00	0.40	29.60	7	1.44	1								1
26	"	JP.11 KE1-2	10.50		10.10	2	2.10									1
27																
28																
29																
30																
合 計			306.10	3.30	302.80	72	14.64		1							7

管径 φ150				本 管 土 工 数 量 計 算 表							φ150 管断面＝ 0.0214 φ150 Co基礎断面＝ 0.1797							
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		コンクリート基礎	残土	摘 要	
											人力	バックホウ	Aゾーン タンバ	中詰砂				
		No.		L	L'	W	H	E	上段は 現況厚 Z1'	Z2'	A=W × (H-Z1) × L	A=W × (H-Z1) × L	(H-E-舗装) × W × L	(E × W －管断面) × L'		A-(流用土 /0.9)		
			(mm)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)	(m)	(m³)		
1	2	No.0	φ150	8.80	8.60	1.00	1.01	0.365					(0.87)			2.1	素掘 0.13	
		IP.1				0.80							5.3	2.4				
2	"	IP.1	φ150	13.50	13.50	0.98	0.92	0.365					(0.87)			3.4	素掘 0.13	
		+13.50				0.80						11.1	6.9	3.8				
		+13.50				0.94							(0.80)				素掘 0.13	
3	"	IP.2	φ150	62.00	62.00	0.80	0.69						37.2	26.1	62.00	8.2	素掘 0.13	
		IP.2				0.87							(0.80)				素掘 0.13	
4	"	IP.3	φ150	18.50	18.50	0.80	0.36						5.6	2.2	18.50	3.2	素掘 0.13	
		IP.3				0.86							(0.80)				素掘 0.13	
5	"	IP.4	φ150	34.00	34.00	0.80	0.28						7.9	1.8	34.00	5.9	素掘 0.13	
		IP.4				0.87							(0.80)				素掘 0.13	
6	"	IP.5	φ150	16.00	16.00	0.80	0.33						4.4	1.5	16.00	2.7	素掘 0.13	
		IP.5				0.89							(0.80)				素掘 0.13	
7	"	IP.6	φ150	84.00	84.00	0.80	0.47		0.03	0.10			31.2	9.0	84.00	21.2	素掘 0.13	
		IP.6				0.91							(0.80)				素掘 0.13	
8	"	IP.7	φ150	2.20	2.20	0.80	0.57		0.03	0.10			1.0	0.4	2.20	0.6	素掘 0.13	
		IP.7																
9	"	IP.8	φ150	9.50	9.50													
		IP.8				0.92							(0.80)				素掘 0.13	
10	"	No.4+40.0	φ150	9.00	9.00	0.80	0.58						4.5	2.9	9.00	1.3	素掘 0.13	
		No.4+40.0				0.87							(0.80)				素掘 0.13	
11	"	No.4+20.0	φ150	19.20	19.20	0.80	0.35						5.6	2.2	19.20	3.2	素掘 0.13	
		No.4+20.0				0.86							(0.80)				素掘 0.13	
12	"	No.4	φ150	18.50	18.50	0.80	0.30						4.6	1.3	18.50	3.2	素掘 0.13	
		No.4				0.91							(0.80)				素掘 0.13	
13	"	IP.9	φ150	25.00	25.00	0.80	0.54						11.5	7.1	25.00	3.6	素掘 0.13	
		IP.9				0.92							(0.80)				素掘 0.13	
14	"	IP.10	φ150	1.00	1.00	0.80	0.60						0.5	0.3	1.00	0.2	素掘 0.13	
15																		
合 計				321.20	321.00							133.1	67.0	6.2	289.40	58.8		

管径 φ150				本 管 土 工 数 量 計 算 表							φ150 管断面＝ 0.0214							
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		コンクリート基礎	残土	摘 要	
											人力	バックホウ	Aゾーン タンバ	中詰砂				
		No.		(土工減長) L	(砂基礎減長) L'	W	H	E	上段は 現況厚 Z1'	Z2'	A=W × (H-Z1) × L	A=W × (H-Z1) × L	(H-E-舗装) × W × L	(E × W －管断面) × L'		A-(流用土 /0.9)		
			(mm)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)	(m)	(m³)		
16	2	IP.10	φ150	21.40	21.40	0.85	0.23						(0.80)				素掘 0.28	
		KA3-1				0.80						4.1	0.2		21.40	3.9	素掘 0.28	
17	"	KA3-1	φ150	31.50	31.10	0.87	0.36						(0.80)				素掘 0.28	
		No.3+20.0				0.80						9.5	3.8		31.50	5.3	素掘 0.28	
		No.3+20.0				0.89							(0.80)				素掘 0.28	
18	3	+50.0	φ150	50.00	49.60	0.80	0.44						18.6	9.6	50.00	7.9	素掘 0.28	
		+50.0				0.90							(0.87)				素掘 0.28	
19	"	KA2-2	φ150	39.90	39.90	0.80	0.48	0.365					16.3	4.1	11.3	11.7	素掘 0.28	
		KA2-2				0.92							(0.87)				素掘 0.28	
20	"	KE2-2	φ150	30.20	30.20	0.80	0.59	0.365					15.3	6.1	8.6	8.5	素掘 0.28	
		KE2-2				0.93							(0.87)				素掘 0.28	
21	"	KE2-1	φ150	6.40	6.40	0.80	0.67	0.365					3.7	1.8	1.8	1.7	素掘 0.28	
		KE2-1				0.99							(0.87)				素掘 0.28	
22	"	KA2-1	φ150	30.20	29.80	0.80	0.93	0.365					25.1	15.9	8.4	7.4	素掘 0.28	
		KA2-1				1.05							(0.87)				素掘 0.28	
23	4	No.1+35.0	φ150	26.00	25.30	0.80	1.25	0.365					30.1	22.1	7.2	5.5	素掘 0.28	
		No.1+35.0				0.96							(0.87)				素掘 0.28	
24	"	KA1-2	φ150	30.00	29.40	0.80	0.79	0.365					20.9	11.7	8.3	7.9	素掘 0.28	
		KA1-2				1.03							(0.87)				素掘 0.28	
25	5	IP.11	φ150	30.00	29.60	0.80	1.16	0.365					31.8	22.7	8.4	6.6	素掘 0.28	
		IP.11				1.10							(0.87)				素掘 0.28	
26	"	KE1-2	φ150	10.50	10.10	0.80	1.51	0.365					15.1	11.8	2.9	2.0	素掘 0.28	
27																		
28																		
29																		
30																		
合 計				306.10	302.80							190.5	109.8	56.9	102.90	68.4		

1号組立式マンホール数量計算書

[illegible]

塩ビ製小型マンホール数量計算表

路線 番号	マンホール 番号	マンホール 深	イ ン パ 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	MVR				KDRS	CVR	T-25		T-14	T-8
			m	ヶ	ヶ	ヶ	ヶ	ヶ	ヶ	ヶ				m	ヶ	ヶ		ヶ	ヶ
4	No.2-1	1.713	1							1.203	1	1			1				
計	1	1.713	1							1.203	1	1			1				

VU 150

樹 取 付 管 材 料 及 び 土 量 計 算 書

番 号	路 線 番 号	人 孔 番 号 No.	本 管 掘 削 控 除 (m)	左 右 別 R	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 下幅 B=0.55 (m)	取付管材料 (φ 100)			汚水樹 φ 200				掘削 掘削量 (m³)	埋戻し 発生土 (m³)	残土 残土 (m³)	基礎 0.17m³/m h=0.31 砂基礎 (m³)	軽 量 鋼 矢 板 (m)	支 保 工 (m)	舗 装 厚 撤去 復旧	摘 要
							取 付 管 延 長 L (m)	土 工 延 長 L1 (m)			マンホール用 可とう継手 (本)	異径 ソケット φ 150 － φ 100 (本)	流入 支管 φ 100 (個)	平均 樹深 (m)	樹設置 個 数 (個)	蓋									
																塩ビ製 T-2 (個)	铸铁製 T-8 (個)								
1	2	IP.1 IP.2	0.40	R	1	0.72	5.00	4.60	5.00	0.71 0.55								2.38	1.54	0.67	0.79				
2																									
3																									
4																									
5																									
6																									
7																									
8																									
9																									
10																									
11																									
12																									
13																									
14																									
15																									
16																									
17																									
18																									
19																									
計					1		4.60	5.00										2.38	1.54	0.67	0.79				

舗装復旧計算書(本管部分)

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			路盤掘削 掘削幅× 路盤厚×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 L×2	残 土 処 理 AS殻 t=3cm	残 土 処 理 土砂	摘 要	
						(左)	(右)	(左)	(右)			表層工 密粒As	表層工 細粒As t=3cm	基層工 粗粒As t=3cm		上層 路盤工 粒調碎石	路盤工 切込碎石	路盤工 切込碎石 t=10cm			(a+W1) ×L As	As t=3cm						
		No.0	8.80																									
1	2	IP.1																										
		IP.1	13.50																									
2	〃	+13.50																										
		+13.50	62.00																									
3	〃	IP.2																										
		IP.2	18.50																									
4	〃	IP.3																										
		IP.3	34.00																									
5	〃	IP.4																										
		IP.4	16.00																									
6	〃	IP.5																										
		IP.5	84.00	2.34	0.89	0.10			0.99	0.89		83.2	74.8			74.8						83.2	74.8	168.0	2.2			
7	〃	IP.6																										
		IP.6	2.20	2.34	0.91	0.10			1.01	0.91		2.2	2.0			2.0						2.2	2.0	4.4	0.1			
8	〃	IP.7																										
		IP.7	9.50																									
9	〃	IP.8																										
		IP.8	9.00																									
10	〃	No.4+40.0																										
		No.4+40.0	19.20																									
11	〃	No.4+20.0																										
		No.4+20.0	18.50																									
12	〃	No.4																										
		No.4	25.00																									
13	〃	IP.9																										
		IP.9	1.00																									
14	〃	IP.10																										
15																												
計			321.20									85.4	76.8			76.8						85.4	76.8	172.4	2.3			

10m当り

Technical drawing of a square pile foundation cross-section. The pile is square with a side length of 365 mm. It features a central circular hole with a diameter of 165 mm. The pile is divided into three vertical sections: a top section of 100 mm, a middle section of 165 mm, and a bottom section of 100 mm. The pile is embedded in a concrete base (コンクリート) with a strength of 18N/mm². Below the pile is a layer of base gravel (基礎砕石) labeled RC-30. The total width of the pile and its base is 465 mm, with 50 mm of gravel on each side. The total height of the pile and its base is 365 mm, with 100 mm of gravel on top and bottom.

[illegible]

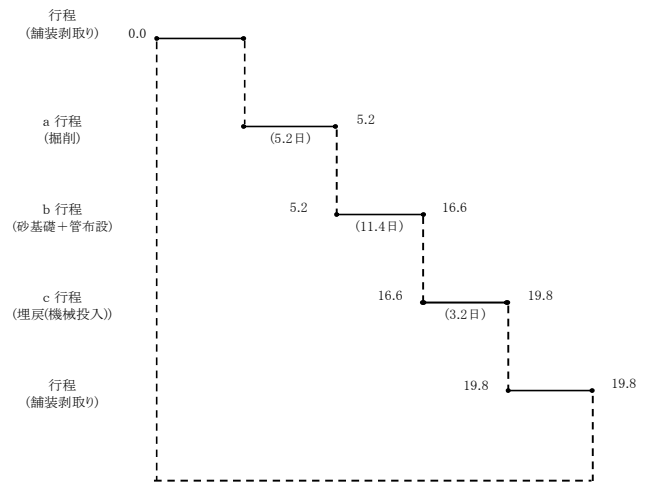
日 数 計 算 VUφ150

素掘り

種 別	工 種	計 算 式	実日数	供用日数 (×1.7)
工程	舗装剥取り BH0.13			
a 行程	路盤掘削 BH0.13		3.03	5.2 日
	掘 削 BH0.13	$133.10 \text{ m}^3 \div 44 \text{ m}^3/\text{日} = 3.03 \text{ 日}$		
	路盤掘削+掘削	日 + 3.03 日 = 3.03 日		
b 工程	砂基礎工 (機械投入)	$6.2 \text{ m}^3 \div 65 \text{ m}^3/\text{日} = 0.1 \text{ 日}$	6.71	11.4 日
	(転圧作業)	$6.2 \text{ m}^3 \div (36 \text{ m}^3/\text{日} \times 1 \text{ 台}) = 0.17 \text{ 日}$		
	管布設工	$10 \text{ m} \div 0.21 \text{ 人} = 47.62 \text{ m/日}$ $311.5 \text{ m} \div 47.62 \text{ m/日} = 6.54 \text{ 日}$		
	砂基礎+管布設	0.17 日 + 6.54 日 = 6.71 日		
c 行程	埋戻工 (機械投入) BH0.13	$67.00 \text{ m}^3 \div 65 \text{ m}^3/\text{日} = 1.03 \text{ 日}$	1.86	3.2 日
	(転圧作業)	$67.00 \text{ m}^3 \div 36 \text{ m}^3/\text{日} = 1.86 \text{ 日}$		
工程	路盤工			
	仮舗装			

※ a行程:掘削とする。
b行程:転圧機械(タンバ)を1台使用する。
c行程:転圧機械(タンバ)を1台使用する。
機械投入と転圧作業の大きいほうを選択する。

行 程 表



交通整理員実日数 19.8 日 / 1.7 = 11.6 日 = 12 日

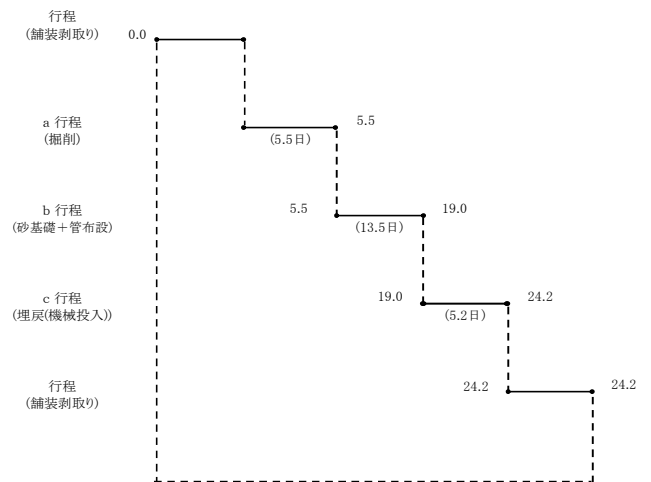
日 数 計 算 VUφ150

素掘り

種 別	工 種	計 算 式	実日数	供用日数 (×1.7)
工程	舗装剥取り BH0.28			
a 行程	路盤掘削 BH0.28		3.23	5.5 日
	掘 削 BH0.28	$190.50 \text{ m}^3 \div 59 \text{ m}^3/\text{日} = 3.23 \text{ 日}$		
	路盤掘削+掘削	日 + 3.23 日 = 3.23 日		
b 工程	砂基礎工 (機械投入)	$56.9 \text{ m}^3 \div 85 \text{ m}^3/\text{日} = 0.67 \text{ 日}$	7.94	13.5 日
	(転圧作業)	$56.9 \text{ m}^3 \div (36 \text{ m}^3/\text{日} \times 1 \text{ 台}) = 1.58 \text{ 日}$		
	管布設工	$10 \text{ m} \div 0.21 \text{ 人} = 47.62 \text{ m/日}$ $302.8 \text{ m} \div 47.62 \text{ m/日} = 6.36 \text{ 日}$		
	砂基礎+管布設	1.58 日 + 6.36 日 = 7.94 日		
c 行程	埋戻工 (機械投入) BH0.28	$109.80 \text{ m}^3 \div 85 \text{ m}^3/\text{日} = 1.29 \text{ 日}$	3.05	5.2 日
	(転圧作業)	$109.80 \text{ m}^3 \div 36 \text{ m}^3/\text{日} = 3.05 \text{ 日}$		
工程	路盤工			
	仮舗装			

※ a行程:掘削とする。
b行程:転圧機械(タンバ)を1台使用する。
c行程:転圧機械(タンバ)を1台使用する。
機械投入と転圧作業の大きいほうを選択する。

行 程 表



交通整理員実日数 24.2 日 / 1.7 = 14.2 日 = 15 日

工程算出数量集計表

上段:變更設計

下段:当初設計

[illegible]

山留長別数量集計表

路線 番号	素 掘 り (人力)						素 掘 り (BH0.13)						素 掘 り (BH0.28)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																														
	区間 距離	管渠 距離	a工程		b工程		c工程	区間 距離	管渠 距離	a工程		b工程		c工程	区間 距離	管渠 距離	a工程		b工程		c工程																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
			掘 削		砂基礎	管布設				掘 削	砂基礎	管布設	掘 削				砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎		管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設	掘 削	砂基礎	管布設

山留長別数量集計表

路線 番号	素 掘 り (人力)						素 掘 り (BH0.13)						素 掘 り (BH0.28)					
	区間 距離	管渠 距離	a工程		b工程		c工程		区間 距離	管渠 距離	a工程		b工程		c工程			
			掘 削	砂基礎	管布設	埋戻工	掘 削	砂基礎			管布設	埋戻工						
2													21.40	21.40	4.1		21.4	0.2
〃													31.50	31.10	9.5		31.1	3.8
3													50.00	49.60	18.6		49.6	9.6
〃													39.90	39.90	16.3	11.3	39.9	4.1
〃													30.20	30.20	15.3	8.6	30.2	6.1
〃													6.40	6.40	3.7	1.8	6.4	1.8
〃													30.20	29.80	25.1	8.4	29.8	15.9
4													26.00	25.30	30.1	7.2	25.3	22.1
〃													30.00	29.40	20.9	8.3	29.4	11.7
5													30.00	29.60	31.8	8.4	29.6	22.7
〃													10.50	10.10	15.1	2.9	10.1	11.8
小 計													306.10	302.80	190.50	56.90	302.80	109.80
合 計							311.70	311.50	133.10	6.20	311.50	67.00	306.10	302.80	190.50	56.90	302.80	109.80

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= 0.250 × 2.00 × 2 × 0.0148 = t	
	軽量鋼矢板 H=2.5m	W= 0.250 × 2.50 × 2 × 0.0148 = t	
	軽量鋼矢板 H=3.0m	W= 0.250 × 3.00 × 2 × 0.0148 = t	
	軽量鋼矢板 H=3.5m	W= 0.250 × 3.50 × 2 × 0.0148 = t	
	合 計	t	t
2、交通整理員			
本管	VUΦ150 素掘り	N= 12.0 + 15.0 27 日	
	VUΦ150 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 1段	N= + 日	
	VUΦ150 H=2.5m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.0m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.0m	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m	N= 日	
	VUΦ150 H=3.0m	N= 日	
	VUΦ150 H=3.5m	N= 日	
	小 計	27 日	
	合 計	27.0 日 × 2 人 = 54	54 人
3、開削水替工			
	合 計	日	日