

数量計算書

名称	形状寸法	計算式	単位	数量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【労務】							
<上部>							
基礎砕石工	i=20cm	7.9 × 3.2 = 25.28	m2	25			
均しコンクリート用型枠工		0.1 × ( 7.9 + 3.2 ) × 2 = 2.22	m2	2			
生コンクリート工	均し 無筋 18-8-40BB	0.1 × 7.9 × 3.2 = 2.53	m3	3			
型枠工	鉄筋用	= 59.40	m2	59			
		0.6 × ( 7.7 + 3.0 ) × 2 = 12.84					
		1.2 × ( 3.9 + 3.0 ) × 2 = 16.56					
	袖壁1	2.4 × 2.7 × 2 = 12.96					
	控除	- 1.16 × 1.0 × 0.5 × 2 = -1.16					
	袖壁2	1.2 × 2.7 × 2 = 6.48					
	控除	- 1.16 × 1.0 × 0.5 × 2 = -1.16					
	壁外側	1.4 × 3.8 + 0.2 × 3.9 = 6.10					
	壁内側	1.4 × 3.5 + 0.2 × 3.6 = 5.62					
	壁止め	0.3 × ( 0.2 + 1.4 ) = 0.48					
		0.3 × ( 1.2 + 2.4 ) = 1.08					
	袖壁斜面	0.3 × 1.53 × 2 = 0.92					
	管控除	- 0.53 × 0.53 × 0.785 × 3 × 2 = -1.32					
生コンクリート工	鉄筋用 ポンプ車 24-12-25BB	= 30.32	m3	30			
		0.6 × 7.7 × 3.0 = 13.86					
		1.2 × 3.9 × 3.0 = 14.04					
	袖壁1	0.3 × 2.4 × 2.7 = 1.94					
	控除	- 0.3 × 1.16 × 1.0 × 0.5 = -0.17					
	袖壁2	0.3 × 1.2 × 2.7 = 0.97					
	控除	- 0.3 × 1.16 × 1.0 × 0.5 = -0.17					
	壁	0.3 × 1.4 × 3.8 = 1.60					
		0.3 × 0.2 × 3.9 = 0.23					
	管控除	- 3.0 × 0.53 × 0.53 × 0.785 × 3 = -1.98					

鉄筋工(地下構造物)	D13 SD345	1344.06 kg	= 1.34	t	1.34			
円形型枠	アンカー用 φ130 L=0.35m	0.35 × 3 = 1.05 m	= 1.00	本	1			
<下部>								
基礎砕石工	t=20cm	7.6 × 3.2	= 24.32	m2	24			
均しコンクリート用型枠工		0.1 × ( 7.6 + 3.2 ) × 2	= 2.16	m2	2			
生コンクリート工	均し 無筋 18-8-40BB	0.1 × 7.6 × 3.2	= 2.43	m3	2			
型枠工	鉄筋用		= 37.42	m2	37			
		1.0 × ( 7.4 + 3.0 ) × 2	= 20.80					
		1.3 × ( 3.9 + 3.0 ) × 2	= 17.94					
		- 0.53 × 0.53 × 0.785 × 3 × 2	= -1.32					
生コンクリート工	管控除 鉄筋用 ポンプ車 24-12-25BB		= 35.43	m3	35			
		1.0 × 7.4 × 3.0	= 22.20					
		1.3 × 3.9 × 3.0	= 15.21					
		- 3.0 × 0.53 × 0.53 × 0.785 × 3	= -1.98					
鉄筋工(地下構造物)	D13 SD345	992.58 kg	= 0.99	t	0.99			
円形型枠	アンカー用 φ130 L=0.35m	0.35 × 2 = 0.70 m	※上部に含む	本	-			
<アンカー工>								
削孔(アンカー)	ボーリングマシン(スキッド型) φ90mm 玉石混り土	40.2	= 40.20	m	40			
アンカー鋼材加工・組立・挿入・緊張・定着・頭部処理(アンカー)	二重防食 PC鋼線より線 10m以内 F400kN	5	= 5.00	本	5			
グラウト注入(アンカー)		0.8	= 0.80	m3	1			
アンカー材料費	上部 K5-3H L=10.0m	3.0	= 3.00	本	3			
アンカー材料費	下部 K5-1H L=7.0m	2.00	= 2.00	本	2			
ボーリングマシン移設		2.00	= 2.00	回	2			
仮設足場工	単管足場	50.00	= 50.00	空m3	50			





**アンカー工 集計表1 (上段, L=10.0m)**

種 別	細 別	単 位	数 量	備 考
削孔	二重管 , φ90 , 玉石混り土	m	28.2	ΣL= 28.2
アンカー鋼材加工・組立・挿入・緊張・定着・頭部処理(アンカー)	二重防食 PC鋼線より線 10m以内 f<400kN	本	3	Td=272.0kN/本
グラウト注入打設	σck=24 N/mm2以上	m3	0.573	ロス率 K=1+2.2
アンカー材料	K5-3H (定着長la=6.0m、自由長lf=4.0m、余長lr=1.5m)			
SCアンボンド(SC-U2)	3-φ12.7mm	kg	80.109	0.774kg/m
スペーサー	SP5-3H	個	12	
結束バンド	CB	本	24	
パイロットキャップ	PC5-3H	個	3	
アンカーヘッド	K5-3LLG	個	3	含むナット
クサビ	K5-W	組	9	
アンタープレート	UP22-122-6M	枚	3	亜鉛メッキ
アンカープレート	AP22-50-28M	組	3	〃
ヘッドキャップ	HC5-3LL	個	3	
アンターキャップ	UC5-3	個	3	
アルミキャップ	AC160	個	3	
防食油	キュータスHC	kg	1.098	ヘッドキャップ内
防食材	ノコロジオン	kg	1.296	頭 部 背 面
ボーリングマシン移設工		回	1	
仮設足場工	3.0×1.0×7.7	空m3	23.1	

**アンカー工 集計表2 (下段, L=7.0m)**

種 別	細 別	単 位	数 量	備 考
削孔	二重管 , φ90 , 玉石混り土	m	12.0	ΣL= 12.0
アンカー鋼材加工・組立・挿入・緊張・定着・頭部処理(アンカー)	二重防食 PC鋼線より線 10m以内 f<400kN	本	2	Td=55.6kN/本
グラウト注入打設	σ <sub>ck</sub> =24 N/mm <sup>2</sup> 以上	m <sup>3</sup>	0.244	ロス率 K=1+2.2
アンカー材料	K5-1H (定着長la=3.0m、自由長lf=4.0m、余長lr=1.5m)			
SC77ボルト(SC-U2)	1-φ12.7mm	kg	13.158	0.774kg/m
スペーサー	SP5-3H	個	4	
結束バンド	CB	本	8	
パイロットキャップ	PC5-3H	個	2	
アンカーヘッド	K5-1LLG-C	個	2	含むナット
クサビ	K5-W	組	2	
アンタープレート	UP20-122-6M	枚	2	亜鉛メッキ
アンカープレート	AP20-50-16M	組	2	〃
ヘッドキャップ	HC5-3LL	個	2	
アンターキャップ	UC5-1-C	個	2	
アルミキャップ	AC160	個	2	
防食油	キュータスHC	kg	0.732	ヘッドキャップ内
防食材	ノコロジオン	kg	1.042	頭 部 背 面
ボーリングマシン移設工		回	1	
仮設足場工	3.0×1.0×7.4	空m <sup>3</sup>	22.2	

アンカー工 数量集計表(7)

番号	符号	アンカータイプ	削孔径 (mm)	アンカー傾角 (°)	設計荷重 (kN/本)	アンカー鋼材					削孔長			グラウト 注入量 (m3)
						tendon鋼材長 (m)	アンカー長 (m)	アンカー体長 (m)	アンカー自由長 (m)	アンカー余長 (m)	玉石混り土 (m)		削孔長 (m)	
1	上段-1	K5-3	90	90	293.8	11.5	10.0	6.0	4.0	1.5	9.4		9.40	0.191
2	上段-2	K5-3	90	90	293.8	11.5	10.0	6.0	4.0	1.5	9.4		9.40	0.191
3	上段-3	K5-3	90	90	293.8	11.5	10.0	6.0	4.0	1.5	9.4		9.40	0.191
		小計				34.5	30.0	18.0	12.0	4.5	28.2		28.20	0.573

番号	符号	アンカータイプ	削孔径 (mm)	アンカー傾角 (°)	設計荷重 (kN/本)	アンカー鋼材					削孔長			グラウト 注入量 (m3)
						tendon鋼材長 (m)	アンカー長 (m)	アンカー体長 (m)	アンカー自由長 (m)	アンカー余長 (m)	玉石混り土 (m)		削孔長 (m)	
1	下段-1	K5-1	90	90	55.6	8.5	7.0	3.0	4.0	1.5	6.0		6.00	0.122
2	下段-2	K5-1	90	90	55.6	8.5	7.0	3.0	4.0	1.5	6.0		6.00	0.122
		小計				17.0	14.0	6.0	8.0	3.0	12.0		12.00	0.244

※削孔長には余掘り(パイロット長)0.15mは含まない

※グラウト注入量=(削孔径)<sup>2</sup>×π/4×削孔長×3.2

## アンカー工単位数量計算書(8)

上段-アンカー材料集計表

名称	規格	単位	上段-1	上段-2	上段-3							小計	備考
			10.0m	10.0m	10.0m								
アンカー種別	タイプ		K5-3H	K5-3H	K5-3H								
	自由長	m	4.0	4.0	4.0								
	アンカー体長	m	6.0	6.0	6.0								
設計荷重		kN	293.8	293.8	293.8								
アンカーテンドン材料													
アンカーテンドン組立加工	余長1.5m含む	m	34.5	34.5	34.5							103.5	余長1.5m
PC鋼より線(SC-U2)	余長1.5m含む	kg	26.703	26.703	26.703							80.109	0.774kg/m
スペーサー	定着長1.5mにつき1個使用	個	4	4	4							12	
結束バンド	スペーサー1個につき2個使用	個	8	8	8							24	
パイロットキャップ	PC5-3H	個	1	1	1							3	
緊張定着工													
アンカーヘッド	K5-3LLG	個	1	1	1							3	
くさびφ12.7m	φ12.7mm用	組	3	3	3							9	
アンダープレート	UP22-122-6M	枚	1	1	1							3	
アンカープレート	AP22-50-28M	枚	1	1	1							3	
頭部処理工													
ヘッドキャップ	HC5-3LL	個	1	1	1							3	
アンダーキャップ	UC5-3	個	1	1	1							3	
アルミキャップ	AC160	個	1	1	1							3	
防錆材(ヘッドキャップ内)	キューダスHC	kg	0.366	0.366	0.366							1.098	0.366kg/本
防錆材(アンダーキャップ内)	ノンコロージョン	kg	0.432	0.432	0.432							1.296	0.432kg/本

\*緊張余長は1.5mとする。

下段-アンカー材料集計表

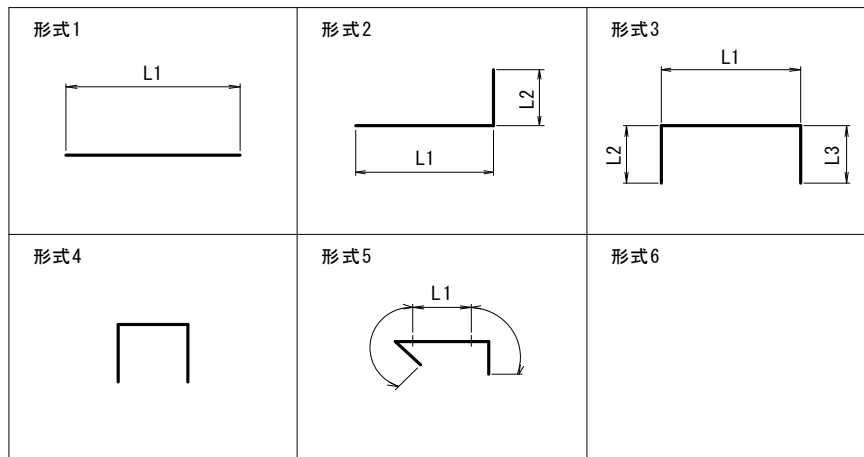
名称	規格	単位	下段-1	下段-2								小計	備考
			7.0m	7.0m									
アンカー種別	タイプ		K5-1H	K5-1H									
	自由長	m	4.0	4.0									
	アンカー体長	m	3.0	3.0									
設計荷重		kN	55.6	55.6									
アンカーテンドン材料													
アンカーテンドン組立加工	余長1.5m含む	m	8.5	8.5								17.0	余長1.5m
PC鋼より線(SC-U2)	余長1.5m含む	kg	6.579	6.579								13.158	0.774kg/m
スペーサー	定着長1.5mにつき1個使用	個	2	2								4.0	
結束バンド	スペーサー1個につき2個使用	個	4	4								8.0	
パイロットキャップ	PC5-3H	個	1	1								2.0	
緊張定着工													
アンカーヘッド	K5-1LLG-C	個	1	1								2.0	
くさびφ12.7m	φ12.7mm用	組	1	1								2.0	
アンダープレート	UP20-122-6M	枚	1	1								2.0	
アンカープレート	AP20-50-16M	枚	1	1								2.0	
頭部処理工													
ヘッドキャップ	HC5-3LL	個	1	1								2.0	
アンダーキャップ	UC5-1-C	個	1	1								2.0	
アルミキャップ	AC160	個	1	1								2.0	
防錆材(ヘッドキャップ内)	キューダスHC	kg	0.366	0.366								0.732	0.366kg/本
防錆材(アンダーキャップ内)	ノンコロージョン	kg	0.521	0.521								1.042	0.521kg/本

\*緊張余長は1.5mとする。

### 鉄筋集計表

名 称	鉄 筋						鉄筋(kg)		
	SD295	SD345					D13		
	D10	D13	D16	D19	D22	D25			
上部		1350.81					1,344.06		
下部		997.57					992.58		
計	m	2348.38							
単位重量	kg/m	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98		
計	kg	2336.64							
合 計	kg	2336.64						2,336.64	

### 鉄筋加工形状図



## 鉄筋表

《上部-1》

No. 1

部 位	記 号	径	形 式	各 部 の 長 さ					圧接 継手	継 手		長さ (m)	本数 (本)	個 所	総 長 (m)						圧 接																				
				L1	L2	L3	L4	L5		(m)	(ヶ所)				D10	D13	D16	D19	D22	D25	D19	D22	D25																		
下 面	UF1	D 13	1	2.84							2.84	40	1																												
	UF2	D 13	1	7.54							0.52	1	8.06	16	1																										
	組立筋	D 13	5	1.60	0.17	0.17							1.94	4	1																										
	組立筋	D 13	5	0.40	0.17	0.17							0.74	4	1																										
上 面1	UG1	D 13	3	2.84	0.52	0.52							3.88	17	1																										
	UG2	D 13	3	3.74	0.52	0.52							4.78	13	1																										
上 面2	UG3	D 13	3	2.84	0.26	0.26							3.36	18	1																										
	UG4	D 13	2	4.24	0.26								4.50	13	1																										
1-1面	UW1	D 13	2	1.80	0.52								2.32	31	1																										
	UW1-1	D 13	1	平均長 0.75									0.75	3	1																										
	UW1-2	D 13	2	平均長 0.67									0.67	6	1																										
	UW1-3	D 13	2	平均長 0.65	0.52								1.17	3	1																										
	UW1-4	D 13	1	平均長 0.58	0.52								1.10	6	1																										
	UW2	D 13	3	7.54	0.52	0.52					0.52	1	9.10	6	1																										
	UW2-1	D 13	2	平均長 0.28	0.52								0.80	2	1																										
	UW2-2	D 13	2	0.40	0.52								0.92	1	1																										
	UW2-3	D 13	1	平均長 0.73									0.73	2	2																										
	UW2-4	D 13	1	0.95									0.95	1	1																										
UW2-5	D 13	2	平均長 4.08	0.52								4.60	2	1																											
小 計																																									

0.52

0.52

## 鉄筋表

《上部-2》

No. 2

部 位	記 号	径	形 式	各 部 の 長 さ					圧接 継手	継手		長さ (m)	本数 (本)	個所	総 長 (m)					圧 接				
				L1	L2	L3	L4	L5		(m)	(ヶ所)				D10	D13	D16	D19	D22	D25	D19	D22	D25	
1-1面	UW2-6	D 13	2	4.20	0.52						4.72	1	1		4.72									
	UW13	D 13	4	0.17	0.26	0.26					0.69	36	1		24.84									
1'-1'面	UW1	D 13	2	1.80	0.52						2.32	2	1		4.64									
	UW3	D 13	1	1.80							1.80	21	1		37.80									
	UW2	D 13	3	7.54	0.52	0.52				0.52	1	9.10	2	1	18.20									
	UW4	D 13	2	4.24	0.52						4.76	7	1		33.32									
	UW14	D 13	1	0.62							0.62	17	1		10.54									
2-2面	UW5	D 13	2	2.80	0.52						3.32	2	2		13.28									
	UW6	D 13	2	1.60	0.52						2.12	9	1		19.08									
	UW6-1	D 13	1	平均長 0.23							0.23	3	1		0.69									
	UW6-2	D 13	1	平均長 0.13							0.13	6	1		0.78									
	UW6-3	D 13	2	平均長 1.00	0.52						1.52	3	1		4.56									
	UW6-4	D 13	2	平均長 0.92	0.52						1.44	6	1		8.64									
	UW7	D 13	2	0.40	0.52						0.92	18	1		16.56									
	UW8	D 13	3	3.74	0.52	0.52					4.78	3	1		14.34									
	UW8-1	D 13	2	0.32	0.52						0.84	2	2		3.36									
	UW8-2	D 13	2	0.26	0.52						0.78	1	2		1.56									
	UW8-3	D 13	1	0.82							0.82	2	2		3.28									
	UW8-4	D 13	1	0.67							0.67	1	2		1.34									
小 計															221.53									

0.52

## 鉄筋表

《上部-3》

No. 3

部 位	記 号	径	形 式	各 部 の 長 さ					圧接 継手	継手 (m) (ヶ所)	長さ (m)	本数 (本)	個所	総 長 (m)					圧 接							
				L1	L2	L3	L4	L5						D10	D13	D16	D19	D22	D25	D19	D22	D25				
2-2面	UW2	D 13	3	7.54	0.52	0.52				0.52	1	9.10	2	1		18.20										
	UW13	D 13	4	0.17	0.26	0.26						0.69	12+6 18	1		12.42										
	巾止め	D 13	4	2.87	0.10	0.10						3.07	6	1		18.42										
補強筋	斜め	UWh1	D 13	1.04								1.04	12	2		24.96										
		UWh2	D 13	1.57								1.57	6	1		9.42										
		UWh3	D 13	3.96	0.22							4.18	2	1		8.36										
		UWh4	D 13	1.19	0.39							1.58	6	1		9.48										
		UWh5	D 13	3.74	0.22	0.22						4.18	2	1		8.36										
3-3面	UW5	D 13	2	2.80	0.52							3.32	7	1		23.24										
	UW21	D 13	2	1.83	0.52							2.35	1	1		2.35										
	UW22	D 13	2	2.00	0.52							2.52	1	1		2.52										
	UW23	D 13	2	2.17	0.52							2.69	1	1		2.69										
	UW24	D 13	2	2.35	0.52							2.87	1	1		2.87										
	UW25	D 13	2	2.52	0.52							3.04	1	1		3.04										
	UW26	D 13	2	2.69	0.52							3.21	1	1		3.21										
	UW31	D 13	1	1.42								1.42	1	1		1.42										
	UW32	D 13	1	1.65								1.65	1	1		1.65										
	UW33	D 13	1	1.89								1.89	1	1		1.89										
	UW34	D 13	1	2.12								2.12	1	1		2.12										
小 計																156.62										

0.52







鉄筋表

《下部-1》

No. 1

部 位	記 号	径	形 式	各 部 の 長 さ					圧接 継手	継手 (m) (ヶ所)	長さ (m)	本数 (本)	個所	総 長 (m)					圧 接							
				L1	L2	L3	L4	L5						D10	D13	D16	D19	D22	D25	D19	D22	D25				
下面	DF1	D 13	1	2.80						2.80	37	1			103.60											
	DF2	D 13	1	7.20						0.52	1	7.72	15	1	115.80											
	組立筋	D 13	5	2.10	0.17	0.17						2.44	4	1	9.76											
	組立筋	D 13	5	0.80	0.17	0.17						1.14	4	1	4.56											
上面1	DG1	D 13	3	2.80	0.52	0.52						3.84	18	1	69.12											
	DG2	D 13	3	3.70	0.52	0.52						4.74	13	1	61.62											
上面2	DG1	D 13	3	2.80	0.52	0.52						3.84	17	1	65.28											
	DG3	D 13	2	3.92	0.52							4.44	13	1	57.72											
1-1面	DW1	D 13	2	2.10	0.52							2.62	10	1	26.20											
	DW1-1	D 13	1	平均長 0.62								0.62	6	1	3.72											
	DW1-2	D 13	2	0.70								0.70	3	1	2.10											
	DW1-3	D 13	1	平均長 0.92	0.52							1.44	6	1	8.64											
	DW1-4	D 13	2	1.00	0.52							1.52	3	1	4.56											
	DW2	D 13	2	0.80	0.52							1.32	18	1	23.76											
	DW3	D 13	3	3.70	0.52	0.52						4.74	4	1	18.96											
	DW3-1	D 13	2	0.30	0.52							0.82	2	2	3.28											
	DW3-2	D 13	2	0.24	0.52							0.76	1	2	1.52											
	DW3-3	D 13	1	0.81								0.81	2	2	3.24											
	DW3-4	D 13	1	0.67							0.67	1	2	1.34												
小 計															584.78											

0.52

## 鉄筋表

《下部-2》

No. 2

部位	記号	径	形式	各 部 の 長 さ					圧接 継手	継手 (m) (ヶ所)	長さ (m)	本数 (本)	個所	総 長 (m)					圧 接										
				L1	L2	L3	L4	L5						D10	D13	D16	D19	D22	D25	D19	D22	D25							
1-1面	DW4	D 13	3	7.20	0.52	0.52				0.52	1	8.76	4	1		35.04													
	DW7	D 13	2	1.72	0.52							2.24	1	1		2.24													
	巾止め	D 13	4	2.83	0.10	0.10						3.03	6	1		18.18													
2-2面	DW1	D 13	2	2.10	0.52							2.62	10	1		26.20													
	DW1-5	D 13	1	平均長 0.28								0.28	6	1		1.68													
	DW1-6	D 13	2	0.37								0.37	3	1		1.11													
	DW1-7	D 13	1	平均長 1.25	0.52							1.77	6	1		10.62													
	DW1-8	D 13	2	1.34	0.52							1.86	3	1		5.58													
	DW2	D 13	2	0.80	0.52							1.32	18	1		23.76													
	DW3	D 13	3	3.70	0.52	0.52						4.74	4	1		18.96													
	DW3-5	D 13	2	平均長 0.26	0.52							0.78	2	2		3.12													
	DW3-6	D 13	2	0.37	0.52							0.89	1	2		1.78													
	DW3-7	D 13	1	平均長 0.73								0.73	2	2		2.92													
	DW3-8	D 13	1	0.95								0.95	1	2		1.90													
	DW4	D 13	3	7.20	0.52	0.52						0.52	1	4	1	35.04													
	DW7	D 13	2	1.72	0.52							2.24	1	1		2.24													
小 計																190.37													

0.52

0.52



## 数量計算書

名称	形状寸法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【労務】							
可動1ヶ所 基礎砕石工	t=20cm	$7.6 \times 1.45 = 11.02$	m2	11			
均しコンクリート用型枠工		$0.1 \times (7.6 + 1.45) \times 2 = 1.81$	m2	2			
生コンクリート工	均し 無筋 18-8-40BB	$0.1 \times 7.6 \times 1.45 = 1.10$	m3	1			
型枠工	鉄筋用	$= 28.29$	m2	28			
		$7.4 \times 1.23 = 9.10$					
		$7.4 \times 2.04 = 15.10$					
		$1.25 \times (1.23 + 2.04) \times 0.5 \times 2 = 4.09$					
生コンクリート工	鉄筋用 ポンプ車 24-12-25BB	$7.4 \times 2.04 = 15.10$	m3	15.00			
		$1.25 \times (1.23 + 2.04) \times 0.5 = 2.04$					
鉄筋工(地下構造物)	D13 SD345	511.25 kg $= 0.51$	t	0.51			
エラストイト工		$1.7 \times 0.5 + 0.4 \times 0.9 = 1.21$	m2	1			
固定2ヶ所 基礎砕石工	t=20cm	$7.6 \times 1.45 \times 2 = 22.04$	m2	22			
均しコンクリート用型枠工		$0.1 \times (7.6 + 1.45) \times 2 \times 2 = 3.62$	m2	4			
生コンクリート工	均し 無筋 18-8-40BB	$0.1 \times 7.6 \times 1.45 \times 2 = 2.20$	m3	2			
型枠工	鉄筋用	$= 56.57$	m2	57.00			
		$7.4 \times 1.23 \times 2 = 18.20$					
		$7.4 \times 2.04 \times 2 = 30.19$					
		$1.25 \times (1.23 + 2.04) \times 0.5 \times 2 \times 2 = 8.18$					
生コンクリート工	鉄筋用 ポンプ車 24-12-25BB	$7.4 \times 2.04 \times 2 = 30.19$	m3	30			
		$1.25 \times (1.23 + 2.04) \times 0.5 = 2.04$					
鉄筋工(地下構造物)	D13 SD345	1022.50 kg $= 1.02$	t	1.02			
エラストイト工		$(1.7 \times 0.5 + 0.4 \times 0.9) \times 2 = 2.42$	m2	2			

屋外階段

### 鉄筋集計表

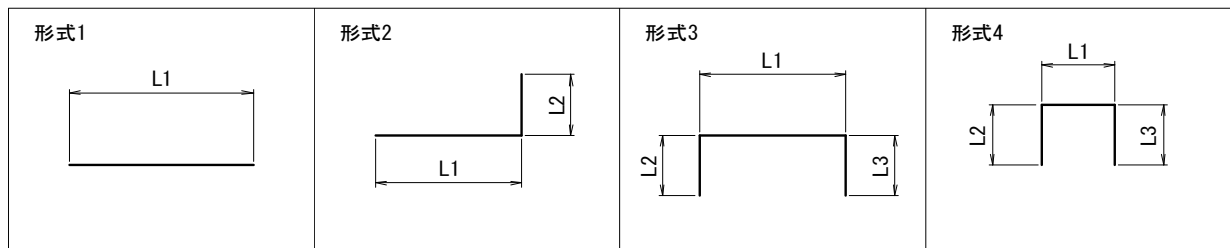
No. 1

名称	鉄筋						鉄筋(kg)		
	SD295	SD345					D13		
	D10	D13	D16	D19	D22	D25			
可動1ヶ所		513.82					511.25		
固定1ヶ所		1027.64					1,022.50		
計	m		1541.46						
単位重量	kg/m	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98		
計	kg		1533.75						
合計	kg			1533.75			1,533.75		

屋外階段

### 鉄筋加工形状図

No. 2







## 数量総括表(斜面部土工、運搬工)

工種	種別	細別	計算式及び仕様	単位	数量		摘要
					計算値	設計値	
斜面配管							
土工							
掘削工							
	掘削	土砂 片切り	1096.0	m3	1096.0	1100	78.7+1017.3
	掘削	岩塊・玉石 オープンカット	641.6	m3	641.6	640	
	床堀	岩塊・玉石 標準	307.6	m3	307.6	310	307.6
	運搬工	ラフテレーンクレーン	100t	月	1.0	1	21日保証
作業土工							
	土砂等運搬	土砂 標準 2.0km以下	現場～仮置き場(染屋) 1096+641.6+307.6	m3	2045.2	2000	
	整地	仮置き場での整地		m3	2045.2	2000	
	積込(ルーズ)	岩塊・玉石 土量50,000m3未満	仮置き場(染屋)～現場 (355.9+248.6+108.1)0.9	m3	791.8	790	造成工事・不足土加算 108.1m <sup>3</sup>
	土砂等運搬	土砂 標準 2.0km以下	仮置き場(染屋)～現場 (355.9+248.6+108.1)0.9	m3	791.8	790	
	埋戻し	最大埋戻幅4m以上	355.9	m3	355.9	360	255+100.9
	〃	土砂 現場制約あり	248.6	m3	248.6	250	248.6
法面整形工							
	法面整形(切土部)	土砂 現場制約なし	318.7	m2	318.7	320	318.7
	法面整形(盛土部)	土砂 現場制約あり	252.0	m2	252.0	250	10.9+241.4
残土処理工							
	積込(ルーズ)	岩塊・玉石 土量50,000m3未満	仮置き場(染屋)～処分場 2045.2-791.8	m3	1253.4	1300	
	土砂等運搬	土砂 標準 8.5km以下		m3	1253.4	1300	
	整地	残土受入れ地での処理		m3	1253.4	1300	
構造物撤去工							
構造物取壊し工							
	コンクリート切断		7.0	m	7.0	7	構造物撤去工数量計算書
	構造物とりこわし	鉄筋構造物 機械施工	11.5	m3	11.5	12	〃
運搬処理工							
	殻運搬	鉄筋コンクリート殻	11.5	m3	11.5	12	構造物撤去工数量計算書
	殻処分	鉄筋コンクリート殻	27.0	t	27.0	27	〃
重力式擁壁							
	基礎砕石・水抜きパイプ含む	18-8-25BB	H=3.1m				
			3.81*1.2*2=9.14m <sup>3</sup>	m3	9.14	9	

# 土工計算書 ( 1 )

上部コンクリートアンカーブロック部

測 点	断面積 (m2)		平均断面積 (m2)			点間距離 (m)	数量 (m3)			備 考
	掘削 (片切り)	掘削 (オープンカット)	掘削 (片切り)	掘削 (オープンカット)	掘削 (片切り)		掘削 (オープンカット)			
Y278.63	0.0	0.0								
Y280.97	10.2	11.8	5.10	5.90	2.34	11.9	13.8			
Y285.15	7.5	31.1	8.85	21.45	4.18	37.0	89.7			
Y290.00	1.6	40.1	4.55	35.60	4.85	22.1	172.7			
Y294.05	0.6	44.5	1.10	42.30	4.05	4.5	171.3			
Y298.23	0.6	31.0	0.60	37.75	4.18	2.5	157.8			
Y300.57	0.0	0.0	0.30	15.50	2.34	0.7	36.3			
合 計						21.94	78.7	641.6		

# 土工計算書 ( 2 )

上部コンクリートアンカーブロック部

測 点	断面積 (m2)			平均断面積 (m2)			点間距離 (m)	数量 (m3)			備 考
	埋戻			埋戻				埋戻			
Y278.63	0.0										
Y280.97	0.0			0.00			2.34	0.0			
Y285.15	7.1			3.55			4.18	14.8			
Y290.00	6.6			6.85			4.85	33.2			
Y294.05	9.6			8.10			4.05	32.8			
Y298.23	0.0			4.80			4.18	20.1			
Y300.57	0.0			0.00			2.34	0.0			
合 計							21.94	100.9			

# 土工計算書 ( 3 )

上部コンクリートアンカーブロック部

測 点	法長 (m)			平均法長 (m)			点間距離 (m)	数量 (m2)			備 考
	法面整形 盛土			法面整形 盛土				法面整形 盛土			
Y283.95	3.1										Y285.15断面準用
Y285.15	3.1			3.10			1.20	3.7			
Y286.35	3.1			3.10			1.20	3.7			Y285.15断面準用
Y294.05	2.9										
Y295.25	2.9			2.90			1.20	3.5			Y294.05断面準用
合 計							3.60	10.9			

## 土工計算書 ( 4 )

斜面支持台コンクリート部

測 点	断面積 (m <sup>2</sup> )			平均断面積 (m <sup>2</sup> )			点間距離 (m)	数量 (m <sup>3</sup> )			備 考
	掘削 (片切り)			掘削 (片切り)				掘削 (片切り)			
Y282.03	0.0										
Y285.15	92.2			46.10			3.12	143.8			
Y290.00	79.0			85.60			4.85	415.2			
Y294.05	79.0			79.00			4.05	320.0			Y290.0断面準用
Y297.55	0.0			39.50			3.50	138.3			
合 計							15.52	1017.3			

# 土工計算書 ( 5 )

斜面支持台コンクリート部

測 点	断面積 (m2)			平均断面積 (m2)			点間距離 (m)	数量 (m3)			備 考
	埋戻			埋戻				埋戻			
Y282.03	0.0										
Y285.15	24.2			12.10			3.12	37.8			
Y290.00	18.5			21.35			4.85	103.5			
Y294.05	18.5			18.50			4.05	74.9			Y290.0断面準用
Y297.55	0.0			9.25			3.50	32.4			
合 計							15.52	248.6			

# 土工計算書 ( 6 )

斜面支持台コンクリート部

測 点	法長 (m)		平均法長 (m)			点間距離 (m)	数量 (m2)		備 考
	法面整形切土	法面整形盛土	法面整形切土	法面整形盛土	法面整形切土		法面整形盛土		
Y282.03	0.0	0.0							
Y285.15	26.1	22.8	13.05	11.40	3.12	40.7	35.6		
Y290.00	26.1	18.3	26.10	20.55	4.85	126.6	99.7		
Y294.05	26.1	18.3	26.10	18.30	4.05	105.7	74.1		Y290.0断面準用
Y297.55	0.0	0.0	13.05	9.15	3.50	45.7	32.0		
合 計						15.52	318.7	241.4	

# 土工計算書 ( 7 )

下部コンクリートアンカーブロック部

測 点	断面積 (m <sup>2</sup> )		平均断面積 (m <sup>2</sup> )		点間距離 (m)	数量 (m <sup>3</sup> )		備 考
	床堀	埋戻	床堀	埋戻		床堀	埋戻	
Y283.07	0.0	0.0						
Y285.15	25.9	25.8	12.95	12.90	2.08	26.9	26.8	
Y290.00	25.9	15.3	25.90	20.55	4.85	125.6	99.7	
Y294.95	25.9	25.8	25.90	20.55	4.95	128.2	101.7	Y285.15断面準用
Y297.03	0.0	0.0	12.95	12.90	2.08	26.9	26.8	
合 計					13.96	307.6	255.0	

# 構造物撤去工数量計算書

## 構造物撤去工

### 構造物取壊し工

● 既設擁壁取壊し(鉄筋)、下図参照

・コンクリート切断

$$L = (2.0+1.5) \times 2 = 7.0$$

7.0 m

・擁壁取壊し

$$\text{取壊し } V = 0.66\text{m}^2 \times 17.4\text{m} = 11.484$$

11.5 m<sup>3</sup>

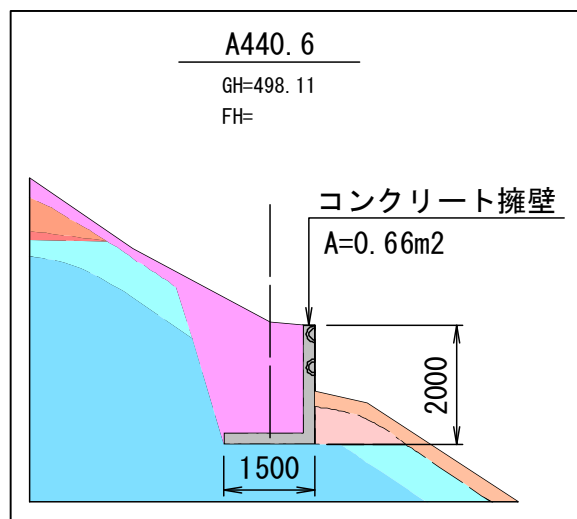
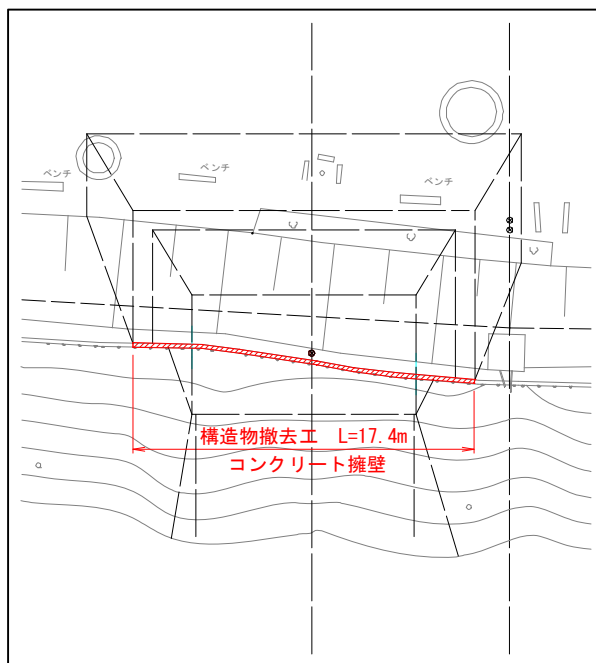
・取壊し殻運搬

11.5 m<sup>3</sup>

・取壊し殻処分

$$V = 11.484\text{m}^3 \times 2.35\text{t}/\text{m}^3 = 26.987$$

27.0 t



上田建設事務所、急傾斜地事業断面図より



数量計算書

Table with columns: 名称, 形状寸法, 計算式, 単位, 数量, 施工日数 (日当施工量, 日数), 備考/コード番号. Rows include materials like cast iron pipes, fittings, and labor tasks like pipe installation and welding.

【土工 集計表】		①-1 ①-2					
コンクリート舗装切断工	15cm以下			m		150.0	m/日
コンクリート舗装破砕工	障害無、騒音対策無 15cm以下、積込有			㎡		199.0	m2/日
機械掘削積込工(補助方力あり)	BH0.45m3	85.04 +9.81	= 94.85	m3	90	74.0	m3/日
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	17.10 +2.77	= 19.87	m3	20	33.0	m3/日
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	62.49 +6.16	= 68.65	m3	70	33.0	m3/日
d 上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm M25~0			㎡		222.2	㎡/日
コンクリート舗装工(人力)	18-8-40BB t=15cm ワイヤメッシュ入			㎡		69.0	m2/日
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	15.61 +2.97	= 18.58	m3	20		
残土受入地での処理		15.61 +2.97	= 18.58	m3	20		
コンクリートが(鉄筋)運搬工	山積0.45m3 4t-3.6~5.5km以下			m3			
コンクリート塊処分費	有筋			t			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	24.70	= 24.70	m	24.7		
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	4.00	= 4.00	m	4.0		
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	24.70	= 24.70	m	24.7		
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	4.00	= 4.00	m	4.0		
軽量金属矢保材設置・撤去工	水圧式ハイアサホート 2段 3.5m以下	24.70 +4.00	= 28.70	m	28.7		
基礎砕石工	再生クワックヤン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下			㎡			
コンクリート	18-8-40BB W/C 60%以下 無筋構造物、ポンプ車打設			m3			
一般型枠	無筋構造物 一般型枠			㎡			
鉄筋工(地下構造物)	D13 SD345			t			
鉄筋工(地下構造物)	D16~D22 SD345			t			
仮設材賃料	別紙計算書 設計書賃料に一括計上	1 = 1.00		式	1		別紙計算書
計		28.6 m / 11.48 日	= 2.49	m/日		11.48	
【土工断面①-1】	未舗装 DP=2.50m DIP(NS)φ500	L= 24.7m					
コンクリート舗装切断工	15cm以下			m			
コンクリート舗装破砕工	障害無、騒音対策無 15cm以下、積込有			㎡			
機械掘削積込工(補助方力あり)	BH0.45m3	$(1.10 + 1.10) \times 3.13 \div 2 \times 24.70 = 85.04$		m3			
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	$((1.10 + 1.10) \times 0.83 \div 2 - 0.2205) \times 24.70 = 17.10$		m3			
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	$((1.10 + 1.10) \times 2.3 \div 2 \times 24.70 = 62.49$		m3			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm M25~0			㎡			
コンクリート舗装工(人力)	18-8-40BB t=15cm ワイヤメッシュ入			㎡			
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	85.04 - 62.49 / 0.9	= 15.61	m3			
残土受入地での処理		15.61	= 15.61	m3			
コンクリートが(鉄筋)運搬工	山積0.45m3 4t-3.6~5.5km以下			m3			
コンクリート塊処分費	有筋			t			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	24.70	= 24.70	m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	24.70	= 24.70	m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	24.70	= 24.70	m			
軽量金属矢保材設置・撤去工	水圧式ハイアサホート 2段 3.5m以下	0.53 <sup>2</sup> × 3.14/4	= 0.2205	m2			
【土工断面①-2】	未舗装 DP=1.60m DIP(NS)φ500	L= 4.00m					
コンクリート舗装切断工	15cm以下			m			
コンクリート舗装破砕工	障害無、騒音対策無 15cm以下、積込有			㎡			
機械掘削積込工(補助方力あり)	BH0.45m3	$(1.10 + 1.10) \times 2.23 \div 2 \times 4.00 = 9.81$		m3			
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	$((1.10 + 1.10) \times 0.83 \div 2 - 0.2205) \times 4.00 = 2.77$		m3			
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	$((1.10 + 1.10) \times 1.4 \div 2 \times 4.00 = 6.16$		m3			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm M25~0			㎡			
コンクリート舗装工(人力)	18-8-40BB t=15cm ワイヤメッシュ入			㎡			

土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	9.81 - 6.16 / 0.9	= 2.97	m3				
残土受入地での処理			= 2.97	m3				
コンクリートガラ(鉄筋)運搬工	山積0.45m3 4t-3.6~5.5km以下			m3				
コンクリート塊処分費	有筋			t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	4.00	= 4.00	m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	4.00	= 4.00	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイブサポート 2段 3.5m以下	4.00	= 4.00	m				
	▲φ500mm管積	0.53 <sup>2</sup> × 3.14/4	= 0.2205	m2				

#REF!

05-01.斜面下接続配管工事(A4 泉町導水管布設工事)

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

番号	DIP(NS-S) φ 500mm 6.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無			乙切管 挿し口突部有	合計	切断溝切り	切断	残管延長
1	3.500				1.500	5.000	2		1.000
2	1.500				1.829	3.329	2		2.671
3	1.499				1.888	3.387	2		2.613
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数	甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断溝切り	切断	6.284m
	3本		6.499m	5.217m	11.716m		6口		

数量計算書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施 工 日 数		備 考 / コー ド 番 号
					日 当 施 工 量	日 数	
		STW400(SUS304) φ500mm L=61.4m					
【資材】	外面塗装2.0mm以上 内面塗装0.3mm以上						
STW400 フランジ付短管(管端SUS)	L=2,300 7.5KF 500A×6.0(5.5)	2.3 × 2 = 4.6	本	2			
STW400 曲管(管端SUS)	L=700+700 500A×6.0(5.5)	1.4 × 2 = 2.8	本	2			
STW400 短管(管端SUS)	L=3,694 500A×6.0(5.5)	3.694 × 1 = 3.694	本	1			
STW400 短管(管端SUS)	L=5,000 500A×6.0(5.5)	5 × 6 = 30	本	6			
STW400 短管(管端SUS)	L=4,000 500A×6.0(5.5)	4 × 2 = 8	本	2			
STW400 リングサポート短管(管端SUS)	L=900 500A×6.0(5.5)	0.9 × 2 = 1.8	組	2			
STW400 短管(管端SUS)	L=2,944 500A×6.0(5.5)	2.944 × 1 = 2.944	本	1			
STW400 短管(管端SUS)	L=2,744 500A×6.0(5.5)	2.744 × 1 = 2.744	本	1			
STW400 リングサポート短管(管端SUS)	L=1,300 500A×6.0(5.5)	1.3 × 1 = 1.3	組	1			
STW400 短管(管端SUS)	L=3,494 500A×6.0(5.5)	3.494 × 1 = 3.494	本	1			
水圧テスト用フランジ蓋	7.5KF フランジ接合部品含む 500A	= 1	個	1			
		Σ = 61.376					
【労務】							
鋼管布設工	500A	61.376 = 61.376	m	61.4			
ステンレス鋼管電気溶接工	500A×5.5	18 = 18	口	18			
外面塗装工	500A	18 = 18	箇所	18			
リングサポート固定工	500A	3 = 3	箇所	3			
X線検査		9 = 9	枚	9			
フランジ継手工	JWWA 7.5k φ500	1 = 1	口	1			

数量計算書

名称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		DIP(NS-S) φ500mm L=34.2m					
		DIP(NS-1) φ350mm L=0.5m					
<b>【資材】</b>							
ダクタイル鋳鉄管	内面粉体 NS-S φ500×6m	4 = 4	本	4			
		(@6					
	直管		本				
	甲切管	4 別紙 切管調整表より (10.141) =10.141 = 4	本				
	乙切管	別紙 切管調整表より (8.352) =8.352	本				
NS形 栓	内面粉体 接合部品含む φ500	1 = 1	個	1			
NS形 継ぎ輪	内面粉体 φ500	1 1 (@0.26 =0.52) = 2	個	2			
NS形 曲管	内面粉体 φ500×22 1/2°	2 (@0.783 =1.566) = 2	個	2			
NS形 両受曲管	内面粉体 接合部品含む φ500×45°	1 (@0.529 =0.529) = 1	個	1			
NS形 二受T字管	内面粉体 φ500×500	2 (@1.79 =3.58) = 2	個	2			
NS形 二受T字管	内面粉体 φ500×350	1 (@1.33 =1.33) = 1	個	1			
NS形 フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5k φ500×75	1 (@0.79 =0.79) = 1	個	1			
NS形 短管1号	内面粉体 接合部品含む φ500 GF・7.5K	4 (@0.17 =0.68) = 4	個	4			
NS形 短管2号	内面粉体 接合部品含む φ500 GF・7.5K	4 (@0.75 =3) = 4	個	4			
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ500	4 (@0.53 =2.12) = 4	個	4			
鋳鉄製伸縮可とう管	200mm沈下 7.5k RF φ500 F.U.(NS形) タイロッド付	1 (@1.345 =1.345) = 1	個	1			
フランジ接合部品	SUS B.N 芯金入りパッキン φ500 7.5k LSP型	8 = 8	組	8			
フランジ接合部品(絶縁)	SUS B.N 芯金入りパッキン φ500 7.5k LSP型	1 = 1	組	1			
NS形 ライナ	内面粉体 接合部品含む φ500	4 (@0.068 =0.272) = 4	個	4			
NS形 挿しロリング	リベットタイプ 接合部品含む φ500	9 1 = 10	個	10			
NS形 継輪用特殊押輪	φ500	2 1 = 3	個	3			
ボール式補修弁(レバー式)	RF・7.5K フルボア φ75×100 FCD	1 = 1	個	1			
フランジ接合部品	SUS B.N 芯金入りパッキン φ75 7.5k LSP型	1 2 = 3	組	3			
仕切弁表函	ネジ式 底版共 DP=1.6m用 φ500用	4 = 4	組	4			
3号マンホール	積上げ高さ2.5m	1 = 1	組	1			
管明示テープ	W=50 粘着	34.225 + 0.460 = 34.685	m	34.7			
	φ500		m				
	φ350		m				
埋設管明示シート	水道用 W=400 シングル	34.225 + 0.460 + = 34.685	m	34.7			
水道用 識別マーカー		6 2 = 8	個	8			
フランジサポート500用	継手部補強金具	1 = 1	組	1			
<b>【延長集計】</b>		10.141 +8.352 +0.520 +1.566 +0.529 +3.580 +1.330 +0.790 +0.680 +3.000					
DIP φ500		+0.272 = 30.760	m				
可とう管		1.345 = 1.345	m				
仕切弁/割T		2.120 = 2.120	m				
DIP φ500合計延長		30.760 +1.345 +2.120 = 34.225	m				
DIP φ350		0.460 = 0.460	m				
DIP φ350合計延長		0.460 = 0.460	m				

【労務】							
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ500	30.760	= 30.760	m	30.8	31.3 m/日	0.98
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ350	0.460	= 0.460	m	0.5	36.3 m/日	0.01
鋳鉄管吊込み据付工 <small>鋳鉄管切断・溝切り(2工程)加工</small>	パイプ切削切断機 NS φ500	9	別紙 切管調整表より = 9	口	9	1.9 口/日	4.74
鋳鉄管溝切り加工	パイプ切削切断機 φ500	1	別紙 切管調整表より = 1	口	1	3.4 口/日	0.29
NS形継手挿口加工	リベット式 φ500	9	= 9	口	9	12.5 口/日	0.72
NS形継手工	ライ付含む φ500	4	= 4	口	4	6.4 口/日	0.63
NS形継手工	ライ付含まない φ500	4 直管 +4 継×2 +2 22° +2 両受45° +4 T×2 +1		口	16	7.7 口/日	2.08
		T +1 F付T +4 短1 +1 可とう管 -3 特押 -4 ライナ = 16					
NS形継手工(異形管接合)	φ350	1 T	= 1	口	1	8.5 口/日	0.12
鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ500	4	= 4	基	4	3.1 基/日	1.29
補修弁設置工	機械 φ75	1	= 1	基	1	14.6 基/日	0.07
特殊押輪継手工	φ500 全周型	3 継ぎ輪用特殊押輪	= 3	口	3	6.4 口/日	0.47
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ500	8 +1 (うち1口補強金具あり)	= 9	口	9	7.1 口/日	1.27
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	3	= 3	口	3	16.7 口/日	0.18
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ75	0.360 FT	= 0.360	m	0.4	48.3 m/日	0.01
仕切弁表函設置工	底板含む ねじ式 A・B形	4	= 4	箇所	4	25.0 箇所/日	0.16
3号マンホール設置工	積上げ高さ2.5m	1	= 1	箇所	1		
削孔代	3号マンホール ヒューム管用φ600用	2	= 2	箇所	2	(1箇所2孔分)	
型枠工		0.235 × 2 面 × 2	= 0.940	m2	0.9		
モルタル工	無収縮モルタル	0.035 × 2 面 × 2	= 0.140	m3	0.1		
鋳鉄製伸縮可とう管設置工	F×U φ500	1	= 1	基	1	5.3 基/日	0.19
管明示テープ工(鋳鉄管)(手間のみ)	500×6m	34.225 +	= 34.225	m	34.2	555.6 m/日	0.06
管明示テープ工(鋳鉄管)(手間のみ)	350×6m	0.460	= 0.460	m	0.5	833.3 m/日	
管明示シート工(手間のみ)		34.225 + 0.460	= 34.685	m	34.7	250.0 m/日	0.14
ポリスチレンテープ被覆工(材工共)	φ500 粘着テープ	34.225	= 34.225	m	34.2	109.9 m/日	0.31
ポリスチレンテープ被覆工(材工共)	φ350 粘着テープ	0.460	= 0.460	m	0.5	149.3 m/日	
ローケテックワイヤー工(材工共)		34.225 + 0.460	= 34.685	m	34.7	1,000.0 m/日	0.03
【土工 集計表】		①-2 ①-3 防護Co① 防護Co② 流量計室					
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.45m3	64.51 +1.02 +21.86 +21.86 +51.76	= 161.01	m3	160	74.0 m3/日	2.16
機械埋戻工	砂	18.21 +0.26 +2.06 +2.06 +12.43	= 35.02	m3	40	33.0 m3/日	1.21
機械埋戻工	BH0.45m3 タンバ 良質発生土	40.50 +0.70 +13.71 +13.71 +32.85	= 101.47	m3	100	33.0 m3/日	3.03
機械埋戻工	BH0.45m3 タンバ 山積0.45m3	19.51 +0.24 +6.63 +6.63 +15.26	= 48.27	m3	50		
土砂運搬工	4t-5.6~7.5km以下	19.51 +0.24 +6.63 +6.63 +15.26	= 48.27	m3	50		
残土受入地での処理							







土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	$21.86 - 13.71 / 0.9$	$= 6.63$	m3				
残土受入地での処理			$= 6.63$	m3				
基礎砕石工	再生クラッシュラン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下	$1.85 \times 1.85$	$= 3.42$	m <sup>2</sup>				
コンクリート	18-8-40BB W/C 60%以下 無筋構造物、ポンプ車打設	$1.75 \times 1.75 \times 1.75 - 0.39$	$= 4.97$	m3				
	管控除	$0.2205 \times 1.75$	$= 0.39$	m3				
一般型枠	無筋構造物 一般型枠	$1.75 \times 1.75 \times 4 - 0.22 \times 2$	$= 11.81$	m <sup>2</sup>				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	$2.75 + 2.75$	$= 5.50$	m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トッククレーン 4.9t吊り	$2.75 + 2.75$	$= 5.50$	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 2段 3.5m以下	$2.75 + 2.75$	$= 5.50$	m				
		$0.53^2 \times 3.14/4$	$= 0.2205$	m2				
【流量計室断面】	▲φ500mm管積 未舗装 DP=1.60m DIP(NS)φ500	L= 2.80m ( 0.50 +1.80 +0.50 )						
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.45m3	$(5.51 \times 5.51 + 2.80 \times 2.80) \div 2 \times 2.71$	$= 51.76$	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	$(4.11 \times 4.11 + 2.80 \times 2.80) \div 2 \times 1.31$						
	管控除	$- 0.2205 \times 0.50 \times 2$ 箇所						
	砕石基礎控除	$- 1.9 \times 1.9 \times 0.20$						
	マンホール控除	$- 1.8^2 \times 3.14/4 \times 1.11$	$= 12.43$	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	$51.76 - 16.20 - 1.40 - 1.31$	$= 32.85$	m3				
	砂部控除	$(4.11^2 + 2.80^2) \div 2 \times 1.31$	$= 16.20$					
	マンホール控除	$1.8^2 \times 3.14/4 \times 0.55$	$= 1.40$					
	マンホール控除	$(0.82^2 \times 3.14/4 + 1.8^2 \times 3.14/4) \div 2$						
		$\times 0.85$	$= 1.31$					
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	$51.76 - 32.85 / 0.9$	$= 15.26$	m3				
残土受入地での処理			$= 15.26$	m3				
基礎砕石工	再生クラッシュラン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下	$1.90 \times 1.90$	$= 3.61$	m <sup>2</sup>				
機械埋戻工	CR25~0 BH0.45m3 タンバ	$0.04 + 0.87 - 0.17$	$= 0.74$	m3				
	本体	$0.60^2 \times 3.14/4 \times 0.15$	$= 0.04$					
	本体	$1.5^2 \times 3.14/4 \times 0.49$	$= 0.87$					
	管控除	$0.2205 \times 1.50 \div 2$	$= 0.17$					
		$0.53^2 \times 3.14/4$	$= 0.2205$	m2				
	▲φ500mm管積							

番号	DIP(NS-S) φ500mm 6.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無		乙切管 挿し口突部有	合計	切断溝切り	溝切り	残管延長	
1	4.202				1.500	5.702	2	0.298	
2	2.527				3.204	5.731	2	0.269	
3	1.980	1.130			1.130	4.240	3	1	1.760
4	1.432				1.388	2.820	2		3.180
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数	甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長	切断溝切り	溝切り		
	4本		10.141m	8.352m	18.493m	9口	1口	5.507	

数量計算書

名称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		DIP(NS-S) φ500mm L=50.1m					
		DIP(NS-L) φ400mm L=9.3m					
		管心長					
<b>【資材】</b>							
ダクトイル铸铁管	内面粉体 NS-S φ500×6m	3 4 = 7	本	7			
	直管	(@6 =18) = 3	本				
	甲切管	別紙 切管調整表より (10.49) =10.49 = 4	本				
	乙切管	別紙 切管調整表より (7.972) =7.972	本				
NS形 二受T字管	内面粉体 φ500×500	1 (@1.79 =1.79) = 1	個	1			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×90°	1 (@1.152 =1.152) = 1	個	1			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×45°	1 (@0.774 =0.774) = 1	個	1			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×22 1/2°	2 (@0.783 =1.566) = 2	個	2			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×11 1/4°	1 (@0.785 =0.785) = 1	個	1			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×5 5/8°	1 (@0.785 =0.785) = 1	個	1			
NS形 両受曲管	内面粉体 接合部を含む φ500×22 1/2°	1 (@0.338 =0.338) = 1	個	1			
NS形 継ぎ輪	内面粉体 φ500	3 (@0.26 =0.78) = 3	個	3			
NS形 受種L片落管	内面粉体 φ500×400	2 (@0.83 =1.66) = 2	個	2			
NS形 短管1号	内面粉体 接合部を含む φ500 GF・7.5K	1 (@0.17 =0.17) = 1	個	1			
NS形 短管2号	内面粉体 接合部を含む φ500 GF・7.5K	1 (@0.75 =0.75) = 1	個	1			
NS形 フランジ付T字管	内面粉体 GF・7.5k φ500×75	1 (@0.79 =0.79) = 1	個	1			
铸铁製伸縮可とう管	200mm沈下 7.5k RF φ500 FUS(NS形) タイプ付	1 (@1.345 =1.345) = 1	個	1			
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ500	1 (@0.53 =0.53) = 1	個	1			
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りパッキン φ500 7.5k LSP型	2 = 2	組	2			
	単口 内外面粉体 防凍カバー付	1 = 1	個	1			
	カムレバーロック式急速空気弁(転圧型)	φ75 RF・7.5K FCD	1 = 1	個			
	ボール式補修管(レシーブ式)	RF・7.5k 内外面粉体 φ75×150 FCD	1 = 1	個			
DIPフランジ長管	内面粉体 GF-RF 7.5kF φ75×3,000	1 (@3 =3) = 1	本	1			
DIPフランジ短管	内面粉体 GF-RF 7.5kF φ75×500	2 (@0.5 =1) = 2	個	2			
DIPフランジ短管	内面粉体 GF-RF 7.5kF φ75×150	1 (@0.15 =0.15) = 1	個	1			
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りパッキン φ75 7.5k LSP型	6 = 6	組	6			
NS形 ライナ	内面粉体 接合部を含む φ500	6 (@0.068 =0.408) = 6	個	6			
NS形 種Lロリング	ヘッドタイプ 接合部を含む φ500	12 = 12	個	12			
NS形 継輪用特殊押輪	φ500	6 = 6	個	6			
フランジ接合部品(絶縁)	SUS B,N 芯金入りパッキン φ500 7.5k LSP型	1 = 1	個	1			
フランジサポート500用	継手部補強金具	3 = 3	個	3			
ダクトイル铸铁管	内面粉体 NS-L 接合部を含む φ400×6m	1 = 1	本	1			
	甲切管	別紙 切管調整表より (1.272) =1.272 = 1	本				
	乙切管	別紙 切管調整表より (4.04) =4.04	本				
NS形 二受T字管	内面粉体 接合部を含む φ400×400	1 (@1.105 =1.105) = 1	個	1			
NS形 曲 管	内面粉体 接合部を含む φ400×90°	1 (@0.891 =0.891) = 1	個	1			
NS形 両受曲管	内面粉体 接合部を含む φ400×45°	1 (@0.336 =0.336) = 1	個	1			
NS形 短管1号	内面粉体 接合部を含む φ400 GF・7.5K	2 (@0.14 =0.28) = 2	個	2			
NS形 継ぎ輪	内面粉体 接合部を含む φ400	1 (@0.3 =0.3) = 1	個	1			
K形 短管2号	内面粉体 GF7.5kF φ400	1 (@0.75 =0.75) = 1	個	1			
K形 継ぎ輪	内面粉体 φ400	1 = 1	個	1			

ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ400	1		(@0.47 =0.47) =	1	個	1										
NS形 ライナ	内面粉体 接合部品含む φ400	1		(@0.053 =0.053) =	1	個	1										
NS形 挿しロリング	パレットタイプ 接合部品含む φ400	5		=	5	個	5										
NS形 継輪用特殊押輪	φ400	2		=	2	個	2										
特殊押輪(大形 3D&N全周型)	φ400	3		=	3	組	3										
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りパレット φ400 7.5k LSP型 ネジ式 底版共	1	1	=	2	組	2										
仕切弁表函	DP=3.98m	1		=	1	組	1										
空気弁表函	円形3号 底版共 積上高0.89m	1		=	1	組	1										
管明示テープ	鋼巻4ヶ所+天端テープ W=50 粘着	50.085	+	9.497	=	59.582	m	59.6									
	φ500	48.210	0.53	1.345	=	50.085	m										
	φ400	9.027	0.47		=	9.497	m										
埋設管明示シート	水道用 W=400 シングル	59.582		シート工	=	59.582	m	59.6									
水道用識別マーカー		6	3	=	9	個	9										
【延長集計】																	
	DIP-NS φ500	18.000	+10.490	+7.972	+1.790	+1.152	+0.774	+1.566	+0.785	+0.785	+0.338	+0.780					
		+1.660	+0.170	+0.750	+0.790	+0.408						=	48.210	m			
	仕切弁 φ500	0.530										=	0.530	m			
	可とう管	1.345										=	1.345	m			
	φ500合計延長	48.210	+0.530	+1.345								=	50.085	m			
	DIP-NS、K φ400	1.272	+4.040	+1.105	+0.891	+0.336	+0.280	+0.300	+0.750	+0.053		=	9.027	m			
	仕切弁 φ400	0.470										=	0.470	m			
	φ400合計延長	9.027	+0.470									=	9.497	m			
	φ75合計延長	3.000	+1.000	+0.150								=	4.150	m			
【労務】																	
铸铁管吊込み据付工	機械 φ500	48.210										=	48.210	m	48.2	1.54	
铸铁管吊込み据付工	機械 φ400	9.027										=	9.027	m	9.0	0.26	
铸铁管吊込み据付工	機械 φ75	4.150										=	4.15	m	4.2	0.09	
铸铁管切断・溝切り(工程)加工	パイプ切断切断機 NS φ500	10		#REF!										□	#REF!	1.9	□/日
铸铁管切断・溝切り(同時)加工	パイプ切断切断機 NS φ400 両取り加工を含む	4		#REF!										□	#REF!	2.7	□/日
铸铁管溝切り加工	パイプ切断切断機 φ500	2												□		2	0.59
铸铁管溝切り加工	パイプ切断切断機 φ400	1												□		1	0.24
NS形継手挿口加工	パレット式 φ500	10	+2									=	12	□		12	0.96
NS形継手挿口加工	パレット式 φ400	4	+1									=	5	□		5	0.35
NS形継手工	アケ含む φ500	6										=	6	□		6	0.94
NS形継手工	アケ含まない φ500	13	+12	+2	-6							=	21	□		21	2.73
		7	直・甲	+2	二受T	+1	90片曲	+1	45片曲	+2	22片曲	=	13	□			
		1	11片曲	+1	5片曲	+2	22両曲	+6	継ぎ輪	+2	受挿片落	=	12	□			
		1	短管1号	+1	可とう管							=	2	□			
		-6	ライナ									=	-6	□			
NS形継手工(直管)	φ400	1										=	1	□		1	0.11
NS形継手工(異形管接合)	φ400	2	二受T	+1	90片曲	+2	45両曲	+2	短管1号			=	7	□		7	0.91
NS形継手工(継ぎ輪接合)	φ400	2	継ぎ輪									=	2	□		2	0.26
特殊押輪継手工	φ500 全周型	6	継ぎ輪用特押									=	6	□		6	0.94
特殊押輪継手工	φ400 全周型	2	継ぎ輪用特押	+3	K形3D&N							=	5	□		5	0.65
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ500・補強金具あり	2	1									=	3	□		3	0.42
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ400	3										=	3	□		3	0.36
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	6										=	6	□		6	0.36



番号	DIP(NS-S) φ 500mm 6.000 m/本				合計	切断溝切り	挿しロリング	溝切りのみ	残管延長
	甲切管	乙切管 挿し口突部無		乙切管 挿し口突部有					
1	1.370	2.400		1.136	4.906	3	4	1	1.094
2	2.990	1.100		1.100	5.190	3	4	1	0.810
3	4.630			1.100	5.730	2	2		0.270
4	1.500			1.136	2.636	2	2		3.364
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数	甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長	切断溝切り	挿しロリング	溝切りのみ	
	4本		10.490m	7.972m	18.462m	10口	12口	2口	5.538m

番号	DIP(NS-1) φ400mm 6.000 m/本				合計	切断溝切り	挿しロリング	溝切りのみ	残管延長
	甲切管	乙切管 挿し口突部無		乙切管 挿し口突部有					
1	1.272	2.000	1.020	1.020	5.312	4	5	1	0.688
2									
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数	甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長	切断溝切り	挿しロリング	溝切りのみ	
	1本		1.272m	4.040m	5.312m	4口	5口	1口	0.688m



数量計算書

名称	形状寸法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工(開削部)】							
掘削 (C1)	5,000m3未満	13.38 + 14.60 + 24.74 + 15.87 = 68.59	m3	70			
	-3.8~+0.0'	( 0.0 + 7.04 m2 ) × 1/2 × 3.80 m = 13.38	m3				
	+0.0~+2.0'	( 7.04 + 7.56 m2 ) × 1/2 × 2.00 m = 14.6	m3				
	+2.0~+4.9	( 6.82 + 10.24 m2 ) × 1/2 × 2.90 m = 24.74	m3				
	+4.9~+8.0	( 10.24 + 0.0 m2 ) × 1/2 × 3.10 m = 15.87	m3				
盛土(埋戻) (B1)	最大埋戻幅4m以上	12.29 + 13.06 + 19.04 + 10.85 = 55.24	m3	60			
	-3.8~+0.0'	( 0.0 + 6.47 m2 ) × 1/2 × 3.80 m = 12.29	m3				
	+0.0~+2.0'	( 6.47 + 6.59 m2 ) × 1/2 × 2.00 m = 13.06	m3				
	+2.0~+4.9	( 6.13 + 7.00 m2 ) × 1/2 × 2.90 m = 19.04	m3				
	+4.9~+8.0	( 7.00 + 0.0 m2 ) × 1/2 × 3.10 m = 10.85	m3				
土砂等運搬	坪7.27の山積0.8m3(平積0.6m3) 10~8.5km以下 DID区間有り	68.59 - 55.24 / 0.90 = 7.21	m3	7			
法面整形(盛土部)	砕石土、砂及び砂質土、粘性土 締固有り	12.98 + 13.73 + 15.92 + 8.77 = 51.40	m2	51			
	-3.8~+0.0'	( 0.0 + 6.83 m ) × 1/2 × 3.80 m = 12.98	m2				
	+0.0~+2.0'	( 6.83 + 6.90 m ) × 1/2 × 2.00 m = 13.73	m2				
	+2.0~+4.9	( 5.32 + 5.66 m ) × 1/2 × 2.90 m = 15.92	m2				
	+4.9~+8.0	( 5.66 + 0.0 m ) × 1/2 × 3.10 m = 8.77	m2				
植生シート工	施工規模500㎡未満 肥料袋無	51.4 = 51.4	㎡	51			
機械掘削盛土工(補助方カマ) (C2)	BH0.28m3	3.39 + 3.29 = 6.68	m3	7			
	+0.0~+2.0'	( 2.17 + 1.22 m2 ) × 1/2 × 2.00 m = 3.39	m3				
	+2.0~+4.9	( 1.22 + 1.05 m2 ) × 1/2 × 2.90 m = 3.29	m3				
機械埋戻工 (R1)	養生土 BH0.28m3 タンバ	0.97 + 1.03 = 2.00	m3	2			
	+0.0~+2.0'	( 0.62 + 0.35 m2 ) × 1/2 × 2.00 m = 0.97	m3				
	+2.0~+4.9	( 0.35 + 0.36 m2 ) × 1/2 × 2.90 m = 1.03	m3				
機械埋戻工 (R2)	砂 BH0.28m3 タンバ	2.42 + 2.26 - 0.42 - 0.44 管積 = 3.82	m3	4			
	+0.0~+2.0'	( 1.55 + 0.87 m2 ) × 1/2 × 2.00 m = 2.42	m3				
	+2.0~+4.9	( 0.87 + 0.69 m2 ) × 1/2 × 2.90 m = 2.26	m3				
	▲管積φ400	0.43 × 0.43 × π/4 × 2.90 m = 0.42	m3				
	▲管積φ500	0.53 × 0.53 × π/4 × 2.00 m = 0.44	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 1~8.5km以下 DID区間有り	6.68 - 2.00 / 0.90 = 4.46	m3	4			
整地	残土受入れ地での処理	7.21 BH0.80m3 + 4.46 BH0.28m3 = 11.67	m3	10			

数量計算書

Table with 8 columns: Name, Dimensions, Calculation Formula, Unit, Quantity, Construction Days (Daily Quantity, Days), and Reference/Code. Rows include items like '床掘部-1' (Bed Excavation-1) with calculations for mechanical excavation, sand, bedding, and soil transport. It also includes '土工(集計)' (Civil Engineering Summary) and detailed calculations for '土工(床掘部-1)' and '土工(床掘部-2)'. Units include m3, m2, and m.

数量計算書

名称	形状寸法	計	算	式	単位	数量	施工日数		備考/コード番号
							日当施工量	日数	
【資材】									
K形管栓帽	K形 特殊押輪付 φ400	2	1	=	3	個	3		
不断水ストップバルブ	DIP用 φ400	1		=	1	基	1		
フランジ蓋	φ400	1		=	1	個	1		
【労務】									
エンジンカッター使用	φ400	3		=	4	口	4	0.13	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ400					口		31.3 口/日	
メカニカル継手工	φ400	3		=	3	口	3	8.3 口/日	0.30
不断水ストップバルブ設置工	DIP用 φ400	1		=	1	箇所	1	10.0 口/日	
フランジ継手工	DIP φ400	1		=	1	m <sup>2</sup>	1		
既設管閉塞工	エアミルク DIP φ400		(0.4 <sup>2</sup> ×3.14÷4)×95.0	=	11.93	m <sup>3</sup>	12		
【土工】									
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3		2.0×2.0×1.45=5.8	=	5.80	m <sup>3</sup>	6	0.08	
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ		2.0×2.0×0.5=2.0	=	2.00	m <sup>3</sup>	2	74.0 m <sup>3</sup> /日	0.06
機械埋戻工	再生砕石 BH0.28m3 タンバ		2.0×2.0×0.95=3.8	=	3.80	m <sup>3</sup>	4	33.0 m <sup>3</sup> /日	0.12
土砂運搬工	山積0.28m3 8.5km以下		5.8	=	5.80	m <sup>3</sup>	6	33.0 m <sup>3</sup> /日	
残土受入地での処理	ブル15t		5.80	=	5.80	m <sup>3</sup>	6		



数量計算書

名称	形状寸法	計 算 式		単位	数 量	施工日数	
						日当施工量	日数
		DIP(NS-S) φ500mm L=49.6m					
		DIP(NS-1) φ350mm L=1.7m					
<b>【資材】</b>							
ダクトイル铸铁管	内面粉体 NS-S φ500×6m	1	5	=	6	本	6
	直管	1		(@6 =6) =	1	本	
	甲切管	5		別紙 切管調整表より (12.443) =12.443 =	5	本	
	乙切管			別紙 切管調整表より (12.443) =12.443 =		本	
NS形 栓	内面粉体 接合部含む φ500	1		=	1	個	1
NS形 継ぎ輪	内面粉体 φ500	1	2	(@0.26 =0.78) =	3	個	3
NS形 曲管	内面粉体 φ500×22 1/2°	4		(@0.783 =3.132) =	4	個	4
NS形 曲管	内面粉体 φ500×45°	3		(@0.774 =2.322) =	3	個	3
NS形 曲管	内面粉体 φ500×90°	1		(@1.152 =1.152) =	1	個	1
NS形 両受曲管	内面粉体 接合部含む φ500×22 1/2°	2		(@0.338 =0.676) =	2	個	2
NS形 二受T字管	内面粉体 φ500×500	1	1	(@1.79 =3.58) =	2	個	2
NS形 フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5k φ500×75	1		(@0.79 =0.79) =	1	個	1
NS形 受挿し片落管	内面粉体 φ500×350	1		(@0.83 =0.83) =	1	個	1
NS形 短管1号	内面粉体 接合部含む φ500 GF・7.5K	3	1	(@0.17 =0.68) =	4	個	4
NS形 短管2号	内面粉体 接合部含む φ500 GF・7.5K	1	1	(@0.75 =1.5) =	2	個	2
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ500	2	1	(@0.53 =1.59) =	3	個	3
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りハッキン φ500 7.5k LSP型	4	2	=	6	組	6
铸铁製伸縮可とう管	200mm沈下 7.5k RF φ500 FU(NS形) タイロット付	1		(@1.345 =1.345) =	1	個	1
フランジサポート500用 フランジ接合部品(絶縁)	SUS B,N 芯金入りハッキン φ500 7.5k LSP型	1		=	1	組	1
NS形 ライナ	内面粉体 接合部含む φ500	2	3	(@0.068 =0.34) =	5	個	5
NS形 挿しロリング	ハットタイプ 接合部含む φ500	6	8	=	14	個	14
NS形 継輪用特殊押輪	φ 500	2	3	=	5	個	5
ボール式補修弁(レバー式)	RF・7.5K フルボア φ75×100 FCD	1		=	1	個	1
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りハッキン φ75 7.5k LSP型	1	2	=	3	組	3
NS形 短管1号	内面粉体 接合部含む φ350 GF・7.5K	2		(@0.135 =0.27) =	2	個	2
NS形 短管2号	内面粉体 接合部含む φ350 GF・7.5K	1		(@0.435 =0.435) =	1	個	1
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ350	1		(@0.43 =0.43) =	1	個	1
フランジ曲管	内面粉体 GF・RF 7.5kF φ350×90°	1		(@0.98 =0.98) =	1	個	1
不断水割T字管	垂直穿孔 RF 7.5kF φ350×350	1		(@0.36 =0.36) =	1	個	1
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りハッキン φ350 7.5k LSP型	3		=	3	組	3
フランジ接合部品(絶縁)	SUS B,N 芯金入りハッキン φ350 7.5k LSP型	1		=	1	組	1
本バルブ型 ストッパーバルブ	既設管DIP φ350	1		=	1	個	1
仕切弁表函	ネジ式 底版共 DP=1.6m用 φ500用	3		=	3	組	3
仕切弁表函	ネジ式 底版共 DP=2.2m用 φ350用	1	1	=	2	組	2
3号マンホール	積上げ高さ2.5m	1		=	1	組	1
管明示テープ	W=50 粘着	49.603	+	2.475	=	52.078	52.1
	φ500	49.603		=	49.603	m	
	φ350	2.475		=	2.475	m	
埋設管明示シート	水道用 W=400 シングル	49.603	+	2.475	+	=	52.078
水道用 識別マーカー	曲管、T字管部設置	8		=	8	個	8

【延長集計】	DIP φ 500	6.000 +12.443 +12.443 +0.780 +3.132 +2.322 +1.152 +0.676 +3.580 +0.790 +0.830						
		+0.680 +1.500 +0.340	= 46.668	m				
		1.345	= 1.345	m				
	可とう管	1.590	= 1.590	m				
	仕切弁/割T	46.668 +1.345 +1.590	= 49.603	m				
	DIP φ 500合計延長	0.270 +0.435 +0.980	= 1.685	m				
	DIP φ 350	0.430 +0.360	= 0.790	m				
	仕切弁/割T	1.685 +0.790	= 2.475	m				
	DIP φ 350合計延長							
【労務】								
铸铁管吊込み据付工	機械 φ 500	46.668	= 46.668	m	46.7		1.49	
铸铁管吊込み据付工	機械 φ 350	1.685	= 1.685	m	1.7		0.05	
铸铁管切断・溝切り(2工程)加工	パイプ切削切断機 NS φ 500	12	別紙 切管調整表より = 12	口	12		6.32	
铸铁管溝切り加工	パイプ切削切断機 φ 500	2	別紙 切管調整表より = 2	口	2		0.59	
NS形継手挿口加工	リベット式 φ 500	12 +2	= 14	口	14		1.12	
NS形継手工	ライク含む φ 500	5	= 5	口	5		0.78	
NS形継手工	ライク含まない φ 500	6 直管 +6 継×2 +4 22° +3 45° +1 90°		口	25		3.25	
		+4 再受22° +4 T×2 +1 F付T +1 受挿 +4 短1						
		+1 可とう管	-5 特押 -5 ライナ = 25					
NS形継手工(異形管接合)	φ 350	2 短1	= 2	口	2		0.24	
铸铁製仕切弁設置工	機械 φ 500	3	= 3	基	3		0.97	
铸铁製仕切弁設置工	機械 φ 350	1	= 1	基	1		0.19	
铸铁製伸縮可とう管設置工	F×U φ 500	1	= 1	基	1		0.07	
補修弁設置工	機械 φ 75	5 継ぎ輪用特殊押輪	= 5	基	5		0.78	
特殊押輪継手工	φ 500 全周型	6 +1 (うち1補強金具あり)	= 7	口	7		0.99	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 500	3 +1	= 4	口	4		0.44	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 350	3	= 3	口	3		0.18	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 75	0.360 FT	= 0.360	口	0.4		0.01	
铸铁管吊込み据付工	機械 φ 75	3	= 3	m	3			
仕切弁表函設置工	底版含む φ 500用 ねじ式 A・B形	2	= 2	箇所	2			
仕切弁表函設置工	底版含む φ 350用 ねじ式 A・B形	1	= 1	箇所	1			
3号マンホール設置工	積上げ高さ2.5m	2	= 2	箇所	2			
削孔代	3号マンホール ヒューム管用 φ 600用	0.235 × 2 面 × 2	= 0.940	箇所	0.9			
型枠工		0.035 × 2 面 × 2	= 0.140	m2	0.1			
モルタル工	無収縮モルタル	1	= 1	m3	1		0.27	
不排水連絡工(DIP用)	垂直穿孔 φ 350 × φ 350	1	= 1	箇所	1			
ストップバルブ設置工	本バルブ型 既設管DIP φ 350	49.603 + 2.475	= 49.603	箇所	49.6		0.09	
管明示テープ工(铸铁管)(手間のみ)	500×6m	2.475	= 2.475	m	2.5			
管明示テープ工(铸铁管)(手間のみ)	350×6m	49.603 + 2.475	= 52.078	m	52.1		0.21	
管明示シート工(手間のみ)		49.603	= 49.603	m	49.6		0.45	
ポリエチレンテープ被覆工(材工共)	φ 500 粘着テープ	2.475	= 2.475	m	2.5			
ポリエチレンテープ被覆工(材工共)	φ 350 粘着テープ	49.603 + 2.475	= 52.078	m	52.1		0.05	
ローディングワイヤー工(材工共)				m			1,000.0	
【土工 集計表】		①-2 ②-1 ②-2 ③-1 防Co③ 防Co④ 減量計歪 不排水1						
アスファルト舗装切断工	15cm以下	67.20 15.60 1.40	= 96.70	m	97		0.42	
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.45m3	47.04 10.92 0.67	= 67.13	m <sup>2</sup>	67		0.28	
							236.0	

機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.45m3	50.29	57.84	14.71	1.76	21.86	21.86	51.76	23.80	=	243.88	m3	240	74.0 m3/日	3.24
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	14.20	11.63	2.70	0.37	2.06	2.06	12.43	10.79	=	56.24	m3	60	33.0 m3/日	1.82
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	31.57				13.71	13.71	32.85		=	91.84	m3	90	33.0 m3/日	2.73
機械埋戻工	RC40~0 BH0.45m3 タンバ	36.78	9.82	1.24				7.65		=	55.49	m3	60	33.0 m3/日	1.82
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=16cm(2層施工) M40~0	18.48	4.29							=	22.77	m <sup>2</sup>	20	m <sup>2</sup> /日	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm M25~0	18.48	4.29							=	22.77	m <sup>2</sup>	20	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.09
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm RC40~0			0.67				8.50		=	9.17	m <sup>2</sup>	9	m <sup>2</sup> /日	
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	18.48	4.29	0.67				8.50		=	31.94	m <sup>2</sup>	30	250.0 m <sup>2</sup> /日	0.12
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 4cm 人力施工	28.56	6.63							=	35.19	m <sup>2</sup>	35	250.0 m <sup>2</sup> /日	0.14
土砂運搬工	山積0.45m3 4t~7.5km以下	15.21	57.84	14.71	1.76	6.63	6.63	15.26	23.80	=	141.84	m3	140		
残土受入地での処理	ブル15t	15.21	57.84	14.71	1.76	6.63	6.63	15.26	23.80	=	141.84	m3	140		
アス塊運搬工	山積0.45m3 4t~3.6~5.5km以下	1.70	0.39	0.02				0.26		=	2.37	m3	2.4		
アスファルト塊処分費		4.00	0.92	0.05				0.61		=	5.58	t	5.6		
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	20.50								=	20.50	m	21	50.2 m/日	0.42
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下 BH 山積0.45(0.35)m3			0.70				6.25		=	6.95	m	7	46.8 m/日	0.15
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	16.80	3.90		5.50	5.50				=	31.70	m	32	43.0 m/日	0.74
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	20.50								=	20.50	m	21	100.0 m/日	0.21
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			0.70				6.25		=	6.95	m	7	90.9 m/日	0.08
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	16.80	3.90		5.50	5.50				=	31.70	m	32	83.3 m/日	0.38
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイジャック 2段 3.5m以下	20.50	16.80	3.90	0.70	5.50	5.50	6.25		=	59.15	m	60	15.2 m/日	3.95
基礎砕石工	再生クワジャラン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下				3.42	3.42	3.61	3.66		=	14.11	m <sup>2</sup>	14	m/日	
コンクリート	18-8-10B W/C 60%以下 無筋構造物、ポンプ車打設				4.97	4.97		3.31		=	13.25	m3	13	m/日	
一般型枠	無筋構造物 一般型枠				11.81	11.81		9.49		=	33.11	m <sup>2</sup>	33	m/日	
機械埋戻工	CR25~0 BH0.45m3 タンバ						0.74			=	0.74	m3	1.0		
仮設材賃料								1		=	1.00	式	1		
	計	52.1	m /	35.34	日					=	1.47	m/日			35.34
【土工断面①-2】	未舗装 DP=1.60m DIP(NS)φ500	L=	20.50m	(	9.20	+2.30	+2.50	+3.00	+3.50	)					
アスファルト舗装切断工	15cm以下											m			
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.45m3	1.10	×	2.23				×	20.50	=	50.29	m <sup>2</sup>			
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.45m3											m3			
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	(1.10	×	0.83	-	0.2205)				×	20.50	=	14.20	m3	
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	1.10	×	1.40						×	20.50	=	31.57	m3	
機械埋戻工	RC40~0 BH0.45m3 タンバ											m3			
機械埋戻工	t=16cm(2層施工) M40~0											m <sup>2</sup>			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm M25~0											m <sup>2</sup>			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm RC40~0											m <sup>2</sup>			
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工											m <sup>2</sup>			
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 4cm 人力施工											m <sup>2</sup>			
土砂運搬工	山積0.45m3 4t~7.5km以下	50.29	-	31.57	/	0.9				=	15.21	m3			
残土受入地での処理	ブル15t	15.21								=	15.21	m3			
アス塊運搬工	山積0.45m3 4t~3.6~5.5km以下											m3			
アスファルト塊処分費												t			

軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>	20.50	= 20.50	m			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>			m			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>			m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	20.50	= 20.50	m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	20.50	= 20.50	m			
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 2段 3.5m以下	20.50	= 20.50	m			
		0.53 <sup>2</sup> × 3.14/4	= 0.2205	m <sup>2</sup>			
	▲φ500mm管積						
【土工断面②-1】	As舗装 DP=2.38m DIP(NS)φ500	L= 16.80m ( 11.50 +5.30 )					
		( 2 + 2 )	× 16.80 =	67.20	m		
アスファルト舗装切替工	15cm以下						
	10cm以下	(1.10 + 1.70 )	× 16.80 =	47.04	m <sup>2</sup>		
アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.45m <sup>3</sup>						
		(1.10 × (3.01 - 0.04) + 1.10 × 0.16)	× 16.80 =	57.84	m <sup>3</sup>		
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.45m <sup>3</sup>						
	砂	(1.10 × 0.83 - 0.2205)	× 16.80 =	11.63	m <sup>3</sup>		
機械埋戻工	BH0.45m <sup>3</sup> タンバ						
	良質発生土						
機械埋戻工	BH0.45m <sup>3</sup> タンバ						
	RC40~0	1.10 × 1.99	× 16.80 =	36.78	m <sup>3</sup>		
機械埋戻工	BH0.45m <sup>3</sup> タンバ						
	t=16cm(2層施工)	1.10	× 16.80 =	18.48	m <sup>2</sup>		
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M40~0						
	t=15cm	1.10	× 16.80 =	18.48	m <sup>2</sup>		
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M25~0						
	t=10cm						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	RC40~0						
	グラ 3cm	1.10	× 16.80 =	18.48	m <sup>2</sup>		
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	人力施工						
	グラ 4cm	1.70	× 16.80 =	28.56	m <sup>2</sup>		
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	人力施工						
土砂運搬工	山積0.45m <sup>3</sup>	57.84	= 57.84	m <sup>3</sup>			
	4t~7.5km以下						
		57.84	= 57.84	m <sup>3</sup>			
残土受入地での処理	ブル15t						
	山積0.45m <sup>3</sup>	(1.10 × 0.03 + 1.70 × 0.04)	× 16.80 =	1.70	m <sup>3</sup>		
アス塊運搬工	4t~7km以下						
		1.70 × 2.35 t/m <sup>3</sup>	=	4.00	t		
アスファルト塊処分費							
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>			m			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>			m			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>	16.80	= 16.80	m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	16.80	= 16.80	m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	16.80	= 16.80	m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			m			
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 2段 3.5m以下	16.80	= 16.80	m			
		0.53 <sup>2</sup> × 3.14/4	= 0.2205	m <sup>2</sup>			
	▲φ500mm管積						
【土工断面②-2】	As舗装 DP=2.68m DIP(NS)φ500	L= 3.90m					
		( 2 + 2 )	× 3.90 =	15.60	m		
アスファルト舗装切替工	15cm以下						
	10cm以下	(1.10 + 1.70 )	× 3.90 =	10.92	m <sup>2</sup>		
アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.45m <sup>3</sup>						
		(1.10 × (3.31 - 0.04) + 1.10 × 0.16)	× 3.90 =	14.71	m <sup>3</sup>		
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.45m <sup>3</sup>						
	砂	(1.10 × 0.83 - 0.2205)	× 3.90 =	2.70	m <sup>3</sup>		
機械埋戻工	BH0.45m <sup>3</sup> タンバ						
	良質発生土						
機械埋戻工	BH0.45m <sup>3</sup> タンバ						
	RC40~0	1.10 × 2.29	× 3.90 =	9.82	m <sup>3</sup>		
機械埋戻工	BH0.45m <sup>3</sup> タンバ						
	t=16cm(2層施工)	1.10	× 3.90 =	4.29	m <sup>2</sup>		
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M40~0						
	t=15cm	1.10	× 3.90 =	4.29	m <sup>2</sup>		
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M25~0						
	t=10cm						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	RC40~0						
	グラ 3cm	1.10	× 3.90 =	4.29	m <sup>2</sup>		
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	人力施工						
	グラ 4cm	1.70	× 3.90 =	6.63	m <sup>2</sup>		
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	人力施工						



土砂運搬工	山積0.45m3 4t<-7.5km以下	21.86	-	13.71	/	0.9	=	6.63					
		6.63					=	6.63					
残土受入地での処理								m3					
基礎砕石工	再生クワッシュアレン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下	1.85	×	1.85			=	3.42					
コンクリート	18-8-60B8 W/C 60%以下 無筋構造物、ポンプ車打設	1.75	×	1.75	×	1.75	-	0.39					
		0.2205	×	1.75			=	0.39					
	管控除							m3					
一般型枠	無筋構造物 一般型枠	1.75	×	1.75	×	4	-0.22	×	2				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	2.75	+2.75				=	5.50					
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラックレーン 4.9t吊り	2.75	+2.75				=	5.50					
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 2段 3.5m以下	2.75	+2.75				=	5.50					
								m					
		0.53 <sup>2</sup>	×	3.14/4			=	0.2205					
	▲φ500mm管積							m2					
【防護Co④断面】	未舗装 DP=1.60m DIP(NS)φ500	L=	2.75m	(	0.50	+1.75	+0.50	)					
機械掘削建込工(補助労力あり)	BH0.45m3	(2.75	+	2.75	)	×	2.89	÷	2	×	2.75		
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	((2.75	+	2.75	)	×	0.83	÷	2				
		-	0.2205	)	×	0.50	×	2	箇所	=	2.06		
											m3		
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	21.86	-	2.28	-	5.36	-	0.51	-	=	13.71		
		2.75	×	0.83	×	0.50	×	2	箇所	=	2.28		
	砂部控除	1.75	×	1.75	×	1.75		=	5.36				
	コンクリート控除	1.85	×	1.85	×	0.15		=	0.51				
	砕石控除										m3		
土砂運搬工	山積0.45m3 4t<-7.5km以下	21.86	-	13.71	/	0.9	=	6.63					
		6.63					=	6.63					
残土受入地での処理										m3			
基礎砕石工	再生クワッシュアレン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下	1.85	×	1.85			=	3.42					
コンクリート	18-8-60B8 W/C 60%以下 無筋構造物、ポンプ車打設	1.75	×	1.75	×	1.75	-	0.39					
		0.2205	×	1.75			=	0.39					
	管控除									m3			
一般型枠	無筋構造物 一般型枠	1.75	×	1.75	×	4	-0.22	×	2				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	2.75	+2.75				=	5.50					
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラックレーン 4.9t吊り	2.75	+2.75				=	5.50					
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 2段 3.5m以下	2.75	+2.75				=	5.50					
										m			
		0.53 <sup>2</sup>	×	3.14/4			=	0.2205					
	▲φ500mm管積									m2			
【流量計室断面】	未舗装 DP=1.60m DIP(NS)φ500	L=	2.80m	(	0.50	+1.80	+0.50	)					
機械掘削建込工(補助労力あり)	BH0.45m3	(5.51	×	5.51	+	2.80	×	2.80	)	÷	2	×	2.71
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	(4.11	×	4.11	+	2.80	×	2.80	)	÷	2	×	1.31
	管控除	-	0.2205	×	0.50	×	2	箇所					
	砕石基礎控除	-	1.9	×	1.9	×	0.20						
	マンホール控除	-	1.8 <sup>2</sup>	×	3.14/4	×	1.11	=	12.43				
	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	51.76	-	16.20	-	1.40	-	1.31	=	32.85			
機械埋戻工		(	4.11 <sup>2</sup>	+	2.80 <sup>2</sup>	)	÷	2	×	1.31	=	16.20	
	砂部控除	1.8 <sup>2</sup>	×	3.14/4	×	0.55	=	1.40					
	マンホール控除	(	0.82 <sup>2</sup>	×	3.14/4	+	1.8 <sup>2</sup>	×	3.14/4	)	÷	2	
	マンホール控除	×	0.85	=	1.31								

土砂運搬工	山積0.45m3 4t-7.5km以下	51.76 - 32.85 / 0.9	= 15.26	m3	
残土受入地での処理		15.26	= 15.26	m3	
基礎砕石工	再生クワツヤレン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下	1.90 × 1.90	= 3.61	m <sup>2</sup>	
機械埋戻工	CR25~0 BH0.45m3 タンバ	0.04 + 0.87 - 0.17	#REF!	m3	
	本体	0.60 <sup>2</sup> × 3.14/4 × 0.15	= 0.04		
	本体	1.5 <sup>2</sup> × 3.14/4 × 0.49	= 0.87		
	管控除	0.2205 × 1.50 ÷ 2	= 0.17		
		0.53 <sup>2</sup> × 3.14/4	= 0.2205	m2	
	▲ φ500mm管積				
【不排水分岐工1断面】	As舗装 DP=1.23m DIP φ350	L= 1.00m			
		2 × (2.00 + 4.25)	= 12.50		
アスファルト舗装切断工	15cm以下			m	
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.45m3	2.00 × 4.25	= 8.50	m <sup>2</sup>	
機械掘削積込工(補助努力あり)	BH0.45m3	2.00 × (2.83 - 0.03) × 4.25	= 23.80	m3	
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	2.00 × 1.80 × 4.25 - (0.55 + 3.31 + 0.46 + 0.19)	= 10.79	m3	
	砕石控除	3.66 × 0.15	= 0.55		
	Co控除	3.31	= 3.31		
	既設管控除	0.1075 × 4.25	= 0.46		
	分岐管控除	0.1075 × (0.50 + 0.45 + 0.78)	= 0.19		
機械埋戻工	良質發生土 BH0.45m3 タンバ			m3	
機械埋戻工	RC40~0 BH0.45m3 タンバ	2.00 × 0.90 × 4.25	= 7.65	m3	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	(=16cm(2層施工) M40~0			m <sup>2</sup>	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm M25~0			m <sup>2</sup>	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm RC40~0	2.00 × 4.25	= 8.50	m <sup>2</sup>	
舗装工 密粒層(18F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	8.50	= 8.50	m <sup>2</sup>	
舗装工 密粒層(20F)(再生材入)	プラ 4cm 人力施工			m <sup>2</sup>	
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-7.5km以下	23.80	= 23.80	m3	
残土受入地での処理	ブル15t	23.80	= 23.80	m3	
基礎砕石工	再生クワツヤレン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下	1.20 × 3.05	= 3.66	m <sup>2</sup>	
コンクリート	18-8-10BB W/C 60%以下 無筋構造物、ポンプ車打設	3.59 - 0.15 - 0.13	= 3.31	m3	
	全体	1.00 × 2.85 × 1.26	= 3.59		
	既設管控除	0.1075 × 2.85 ÷ 2	= 0.15		
	分岐管控除	0.1075 × (0.45 + 0.78)	= 0.13		
一般型枠	無筋構造物 一般型枠	(2.85 + 1.00) × 2 × 1.260 - 0.1075 × 2	= 9.49	m <sup>2</sup>	
アス塊運搬工	山積0.45m3 4t-3.6~5.5km以下	8.50 × 0.03	= 0.26	m3	
アスファルト塊処分費		0.26 × 2.35 t/m <sup>3</sup>	= 0.61	t	
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3			m	
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	2.00 + 4.25	= 6.25	m	
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3			m	
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			m	
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	2.00 + 4.25	= 6.25	m	
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り			m	
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイサボット 2段 3.5m以下	2.00 + 4.25	= 6.25	m	
		0.37 <sup>2</sup> × 3.14/4	= 0.1075	m2	
	▲ φ350mm管積				

番号	DIP(NS-S) φ500mm 6.00 m/本				合計	切断溝切り	溝切り	残管延長
	甲切管	乙切管 挿し口突部無		乙切管 挿し口突部有				
1	4.202			1.225	5.427	2		0.573
2	2.527			1.261	3.788	2		2.212
3	3.000	1.100		1.100	5.200	3	1	0.800
4	1.185			3.569	4.754	2		1.246
5	1.529	2.688		1.500	5.717	3	1	0.283
6								
7								
8								
9								
10								
11								
12								
13								
14								
15								
16								
17								
18								
19								
20								
計	甲切管本数	乙切管本数	甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長	切断溝切り	溝切り	5.114
	5本		12.443m	12.443m	24.886m	12口	2口	

数量計算書

名称	形状寸法	計 算 式				単位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
								日当施工量	日数		
		DIP(NS) φ350mm L=0.7m									
		DIP(GX-1) φ150mm L=6.2m									
		DIP(GX) φ100mm L=0.4m									
		DIP(GX-S) φ75mm L=15.8m									
<b>【資材】</b>											
ダクトイル铸铁管	内面粉体 GX-1 接合部を含む φ150×5m	1			= 1	本	1				
	直管				(@6)	本					
	甲切管	1			別紙 切管調整表より (1.631 =1.631) =	本					
	乙切管				別紙 切管調整表より (2.330 =2.33)	本					
ダクトイル铸铁管	内面粉体 GX-S 接合部を含む φ75×4m	3	1		= 4	本	4				
	直管	3			(@4 =12) =	本					
	甲切管	1			別紙 切管調整表より (1 =1) =	本					
	乙切管	1			別紙 切管調整表より (2.426 =2.426) =	本					
GX形 二受T字管	内面粉体 φ150×75	1			(@0.45 =0.45) =	個	1				
NS形 挿し受片落管	内面粉体 接合部を含む φ350×150	1			(@0.74 =0.74) =	個	1				
GX形 受挿し片落管	内面粉体 φ150×100	1			(@0.41 =0.41) =	個	1				
GX形 受挿し片落管	内面粉体 φ100×75	1			(@0.41 =0.41) =	個	1				
GX形 曲 管	内面粉体 φ150×90°	2			(@0.568 =1.136) =	個	2				
GX形 短管1号	内面粉体 GF-7.5k φ75	2			(@0.08 =0.16) =	個	2				
GX形 接合材料	ホルト・ナット、ゴム輪含 φ150	3			= 3	個	3				
GX形 接合材料	ホルト・ナット、ゴム輪含 φ100	1			= 1	個	1				
切管ユニット G-Linkセット	ゴム輪含 φ150	3			= 3	個	3				
切管ユニット G-Linkセット	ゴム輪含 φ75	3			= 3	個	3				
GX形 ライナ	内面粉体 φ150	1			(@0.039 =0.039) =	個	1				
GX形 ライナ	内面粉体 φ75	3			(@0.029 =0.087) =	個	3				
NS形 挿しロリング	バレットタイプ 接合部を含む φ150	1			= 1	個	1				
耐震GX形ソフツール仕切弁	FCD 内面粉体 外面耐食 φ150 10K 両受	1			(@0.22 =0.22) =	個	1				
仕切弁表函	ネジ式 底版共 H=1.15m	1			= 1	組	1				
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りパッキン φ75 7.5k LSP型	2			= 2	組	2				
地上式消火栓	単口 内外面粉体 φ75×φ65 RP-7.5K FCD	2			= 2	基	2				
応急給水栓用L型ブロック	330×420×70t	2			= 2	個	2				
給水車用給水栓	単口 内外面粉体 回転部SUS φ75×φ65 RP-7.5K FCD	0.740	+	6.216	+	0.410	+	15.673	= 23.039	基	
管明示テープ	W=50 粘着	0.740			= 0.740	m					
	φ350	6.216			= 6.216	m					
	φ150	0.410			= 0.410	m					
	φ100	15.673			= 15.673	m					
	φ75	0.740	+	6.216	+	0.410	+	15.673	= 23.039	m	
埋設管明示シート	水道用 W=400 シングル	2	1		= 3	個	3				
水道用 識別マーカー		0.740			= 0.740	個					
<b>【延長集計】</b>											
	DIPφ350					m					
	仕切弁/割T 延長	0.740			= 0.740	m					
	DIPφ350合計延長	1.631	+	2.330	+	0.450	+	0.410	+	1.136	= 5.996
	DIPφ150	0.22			= 0.220	m					
	仕切弁/割T 延長	5.996	+	0.220	= 6.216	m					
	DIPφ150合計延長					m					

	DIPφ100	0.41		= 0.410		m				
	仕切弁/割T 延長					m				
	DIPφ100合計延長	0.410		= 0.410		m				
	DIPφ75	12.000 +1.000 +2.426 +0.160 +0.087	T	= 15.673		m				
	仕切弁/割T 延長					m				
	DIPφ75合計延長	15.673		= 15.673		m				
<b>【労務】</b>										
	鑄鉄管吊込み据付工	機械 φ350		0.740	= 0.740	m	0.7	36.3	m/日	0.02
	鑄鉄管吊込み据付工	機械 φ150		5.996	= 5.996	m	6.0	43.6	m/日	0.14
	鑄鉄管吊込み据付工	機械 φ100		0.410	= 0.410	m	0.4	48.3	m/日	0.01
	鑄鉄管吊込み据付工	機械 φ75		15.673	= 15.673	m	15.7	48.3	m/日	0.33
	鑄鉄管吊込み据付工	専用工具		1	= 1	□	1	4.8	□/日	0.21
	鑄鉄管切断・溝切り(2工程)加工	NS φ150		3	-1 NS 別紙 切管調整表より	□	2	25.0	□/日	0.08
	鑄鉄管切断工(切断のみ)	エンジンカッター φ150		2	別紙 切管調整表より	□	2	33.3	□/日	0.06
	鑄鉄管切断工(切断のみ)	エンジンカッター φ75		1		□	1	20.0	□/日	0.05
	NS形継手挿口加工	ソケット式 φ150		1	甲切	□	1	20.0	□/日	0.20
	GX形継手工(直管)	φ150		3	直管 +1 甲切	□	4	20.0	□/日	0.18
	GX形継手工(直管)	φ75		3		□	3	16.7	□/日	0.05
	GX形継手工(異形管)	φ150		1		□	1	20.0	□/日	0.29
	GX形継手工(異形管)	φ100		3		□	3	12.5	□/日	0.24
	GX形継手工(G-Link・異形管)	φ150		3		□	3	11.9	基/日	0.08
	GX形継手工(G-Link・異形管)	φ75		1		基	1	25.0	箇所/日	0.12
	鑄鉄製仕切弁設置工	機械 φ150		1		箇所	2	16.7	□/日	0.19
	仕切弁表函設置工	ねじ式 A・B形 JWVA 7.5K φ75		2		箇所	2	10.3	箇所/日	
	フランジ継手工			2		箇所	2	10.3	箇所/日	
	広急給水栓設置工	地上式 単口 機械		0.740	= 0.740	箇所	0.7	833.3	m/日	0.01
	給水車用給水栓設置工	地上式 単口 機械		6.216	= 6.216	m	6.2	909.1	m/日	
	管明示テープ工(鑄鉄管)(手間のみ)	350×6m		0.410	= 0.410	m	0.4	833.3	m/日	0.02
	管明示テープ工(鑄鉄管)(手間のみ)	150×5m		15.673	= 15.673	m	15.7	909.1	m/日	0.09
	管明示テープ工(鑄鉄管)(手間のみ)	100×4m		0.740 + 6.216 + 0.410 + 15.673	= 23.039	m	23.0	250.0	m/日	
	管明示テープ工(鑄鉄管)(手間のみ)	75×4m		0.740	= 0.740	m	0.7	149.3	m/日	0.02
	管明示テープ工(鑄鉄管)(手間のみ)	φ350 粘着テープ		6.216	= 6.216	m	6.2	285.7	m/日	
	管明示テープ工(鑄鉄管)(手間のみ)	φ150 粘着テープ		0.410	= 0.410	m	0.4	333.3	m/日	0.04
	管明示テープ工(鑄鉄管)(手間のみ)	φ100 粘着テープ		15.673	= 15.673	m	15.7	400.0	m/日	
	管明示テープ工(鑄鉄管)(手間のみ)	φ75以下 粘着テープ		0.740 + 6.216 + 0.410 + 15.673	= 23.039	m	23.0	1,000.0	m/日	
	ローテックワイヤー工(材工共)					m				
<b>【土工 集計表】</b>										
			①-3 ①-5 ①-6 ①-7							
	機械掘削機込工(補助労力あり)	BH0.45m3		1.43 2.95 3.83 13.50	= 21.71	m3	20	74.0	m3/日	0.18
	機械埋戻工	砂		0.37 0.64 1.17 3.71	= 5.89	m3	6	33.0	m3/日	0.61
	機械埋戻工	良質発生土		0.98 2.28 2.57 9.68	= 15.51	m3	20	33.0	m3/日	
	土砂運搬工	山積0.45m3		0.34 0.42 0.97 2.74	= 4.47	m3	4			
	残土受入地での処理	ブル15t		0.34 0.42 0.97 2.74	= 4.47	m3	4			
	軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下		0.70 1.60	= 2.30	m	2	50.2	m/日	0.02
	軽量鋼矢板建込工(両側分)	BH 山積0.45(0.35)m3				m		46.8	m/日	
	軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下				m		100.0	m/日	
	軽量鋼矢板建込工(両側分)	BH 山積0.45(0.35)m3				m		90.9	m/日	
	軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下		0.70 1.60	= 2.30	m	2			
	軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	トラックレーン 4.9t吊り				m				
	軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下				m				
	軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	トラックレーン 4.9t吊り				m				

軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイブサポート 2段 3.5m以下	0.70	1.60	=	2.30	m	2	15.2	m/日	0.13
基礎砕石工	再生クワシラン 40~0 12.5cmを超え17.5cm以下					m <sup>2</sup>			m/日	
基礎砕石工	再生クワシラン 40~0 17.5cmを超え20.0cm以下					m <sup>2</sup>			m/日	
一般型枠	無筋構造物 一般型枠					m <sup>2</sup>			m/日	
一般型枠	鉄筋構造物 一般型枠					m <sup>2</sup>			m/日	
コンクリート	18-12-40BB W/C 60%以下 無筋構造物、ポンプ車打設					m <sup>3</sup>			m/日	
コンクリート	24-12-40BB W/C 55%以下 鉄筋構造物、ポンプ車打設					m <sup>3</sup>			m/日	
鉄筋工(地下構造物)	D13 SD345					t				
仮設材賃料				1 =	1.00	式	1			C5路線を含む 別紙計算書
			23.0	m /	3.79	日				
					=	6.08	m/日			3.79
	計									
【土工断面①-3】	未舗装 DP=1.68m DIP(GX)φ350	L=	0.70m							
機械掘削機込工(補助労力あり)	BH0.45m3	0.95	×	2.15	×	0.70	=	1.43	m3	
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	(0.95	×	0.67	-	0.1075)	×	0.70	=	0.37
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	0.95	×	1.48	×	0.70	=	0.98	m3	
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	1.43	-	0.98	/	0.9	=	0.34	m3	
残土受入地での処理	ブル15t	0.34					=	0.34	m3	
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	0.70					=	0.70	m	
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラックレーン 4.9t吊り	0.70					=	0.70	m	
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイブサポート 2段 3.5m以下	0.70					=	0.70	m	
			0.37 <sup>2</sup>	×	3.14/4		=	0.1075	m2	
▲φ350mm管積										
【土工断面①-5】	未舗装 DP=1.78m DIP(GX)φ150	L=	1.60m							
機械掘削機込工(補助労力あり)	BH0.45m3	0.90	×	2.05	×	1.60	=	2.95	m3	
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	(0.90	×	0.47	-	0.0227)	×	1.60	=	0.64
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	0.90	×	1.58	×	1.60	=	2.28	m3	
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	2.95	-	2.28	/	0.9	=	0.42	m3	
残土受入地での処理	ブル15t	0.42					=	0.42	m3	
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	1.60					=	1.60	m	
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラックレーン 4.9t吊り	1.60					=	1.60	m	
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイブサポート 2段 3.5m以下	1.60					=	1.60	m	
			0.17 <sup>2</sup>	×	3.14/4		=	0.0227	m2	
▲φ150mm管積										
【土工断面①-6】	未舗装 DP=1.15m DIP(GX)φ150	L=	4.50m							
機械掘削機込工(補助労力あり)	BH0.45m3	0.60	×	1.42	×	4.50	=	3.83	m3	
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	(0.60	×	0.47	-	0.0227)	×	4.50	=	1.17
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	0.60	×	0.95	×	4.50	=	2.57	m3	
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	3.83	-	2.57	/	0.9	=	0.97	m3	
残土受入地での処理	ブル15t	0.97					=	0.97	m3	
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3						=		m	
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラックレーン 4.9t吊り						=		m	
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイブサポート 2段 3.5m以下						=		m	
			0.17 <sup>2</sup>	×	3.14/4		=	0.0227	m2	
▲φ150mm管積										
【土工断面①-7】	未舗装 DP=1.19m DIP(GX)φ75	L=	16.30m ( 5.60 +10.70 )							
機械掘削機込工(補助労力あり)	BH0.45m3	0.60	×	1.38	×	16.30	=	13.50	m3	
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	(0.60	×	0.39	-	0.0064)	×	16.30	=	3.71
機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	0.60	×	0.99	×	16.30	=	9.68	m3	
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	13.50	-	9.68	/	0.9	=	2.74	m3	
残土受入地での処理	ブル15t	2.74					=	2.74	m3	
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3						=		m	
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラックレーン 4.9t吊り						=		m	



番号	DIP(GX-1) φ150 5.00 m/本						合計	切断	残管延長
	甲切管	乙切管				挿し口突部有			
		挿し口突部無							
1	1.631	1.330				1.000	3.961	3	1.039
2									
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	
	1本			1.631m	2.330m	3.961m		3口	1.039

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

番号	DIP (GX-S)      φ 75      4.00 m/本						合計	切断	残管延長
	甲切管	乙切管				挿し口突部有			
		挿し口突部無							
1	1.000						1.000	1	3.000
2						2.426	2.426	1	1.574
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	
	1本	1本		1.000m	2.426m	3.426m		2口	4.574



数量計算書

名称	形状寸法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
<b>【資材】</b>							
DCIP(K3)	Φ250	乙 +2 = 2	本	1			
二受T字管	K形Φ250×250	1 = 1	m	1			
継輪	Φ250	2 = 2	個	2			
メカニカル同軸抜止押輪	Φ250	6 = 6	個	6			
VCジョイント	Φ250	2 = 2	個	2			
VU	受口付Φ250×4m	2 = 2	本	2			
曲管(DV継手)	Φ250×90°	2 = 2	個	2			
VU	受口付Φ350×4m	3.190 +18.27 +4.31 = 25.77	m	25.8			
曲管(DV継手)	Φ350×90°	4 = 4	個	4			
異種管継手	コスモ・FT継手 Φ350	2 = 2	個	2			
埋設シート	W400	25.8 6 = 31.8		31.8			
<b>【労務】</b>							
鋳鉄管布設工	Φ250	0.95 1 1 = 2.95	m	3.0			
切断工	Φ250	2 2 = 4	口	4			
メカニカル継手工	Φ250	6 = 6	口	6			
硬質塩化ビニル管設置工	Φ250	6.00 = 6.00	m	6.0			
硬質塩化ビニル管設置工	φ350	25.77 = 25.77	口	25.8			
埋設シート	W400	25.8 6.0 = 31.8	m	31.8			
<b>【土工】</b>							
掘削	BH0.8	排水管切り直し断面積 約57㎡ 57×幅3m = 171	m³	170			
埋戻し	BH0.8	埋め戻し 171 = 171	m³	170			
不足土積込み	染屋場内残土置場	171/0.9-171=19 = 19.0	m³	20			
不足土運搬	4t	171/0.9-171=19 = 19.0	m³	20			

数量計算書

名称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		DIP(NS-S) φ500mm L=33.9m					
		DIP(NS-1) φ400mm L=1.0m					
		DIP(NS-1) φ350mm L=0.5m					
<b>【資材】</b>							
ダクタイル鋳鉄管	内面粉体 NS-S φ500×6m	4 = 4	本	4			
		(@6					
	直管	4 別紙 切管調整表より (9.873) =9.873 = 4	本				
	甲切管	別紙 切管調整表より (8.567) =8.567	本				
	乙切管		本				
NS形 栓	内面粉体 接合部品含む φ500	1 1 = 2	個	2			
NS形 継ぎ輪	内面粉体 φ500	2 1 (@0.26 =0.78) = 3	個	3			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×45°	2 (@0.774 =1.548) = 2	個	2			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×11 1/4°	2 (@0.785 =1.57) = 2	個	2			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×5 5/8°	1 (@0.785 =0.785) = 1	個	1			
NS形 二受T字管	内面粉体 φ500×500	2 (@1.79 =3.58) = 2	個	2			
NS形 二受T字管	内面粉体 φ500×350	1 (@1.33 =1.33) = 1	個	1			
NS形 フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5k φ500×75	1 1 (@0.79 =1.58) = 2	個	2			
NS形 受挿し片落管	内面粉体 φ500×400	1 (@0.83 =0.83) = 1	個	1			
NS形 短管1号	内面粉体 接合部品含む φ500 GF・7.5K	4 1 (@0.17 =0.85) = 5	個	5			
NS形 短管2号	内面粉体 接合部品含む φ500 GF・7.5K	1 (@0.75 =0.75) = 1	個	1			
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ500	2 1 (@0.53 =1.59) = 3	個	3			
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りパッキン φ500 7.5k LSP型	4 2 = 6	組	6			
NS形 ライナ	内面粉体 接合部品含む φ500	3 1 (@0.068 =0.272) = 4	個	4			
NS形 挿しロリング	バネタイプ 接合部品含む φ500	8 2 = 10	個	10			
NS形 継輪用特殊押輪	φ500	3 1 = 4	個	4			
カムレバロック式急速空気弁	単口 内外面粉体 防塵カバー付 φ75 RF・7.5K FCD	1 = 1	個	1			
ボール式補修弁(レバー式)	RF・7.5K 内外面粉体 φ75×150 FCD	1 = 1	個	1			
ボール式補修弁(レバー式)	RF・7.5K フルボア φ75×100 FCD	1 = 1	個	1			
DIPフランジ短管	内面粉体 GF×RF・7.5K φ75×400L	2 = 2	個	2			
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りパッキン φ75 7.5k LSP型	2 4 = 6	組	6			
NS形 短管1号	内面粉体 接合部品含む φ400 GF・7.5K	1 (@0.14 =0.14) = 1	個	1			
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ400	1 (@0.47 =0.47) = 1	個	1			
不断水割T字管	RF 7.5kF φ400×400	1 (@0.371 =0.371) = 1	個	1			
フランジ接合部品	SUS B,N 芯金入りパッキン φ400 7.5k LSP型	2 = 2	組	2			
仕切弁表函	ネジ式 底版共 DP=1.6m用 φ500用	3 = 3	組	3			
仕切弁表函	ネジ式 底版共 DP=1.49m用 φ400用	1 = 1	組	1			
空気弁表函	円形3号 DP=1.44m 積上げ高さ0.9m	1 = 1	組	1			
3号マンホール	積上げ高さ2.5m	1 = 1	組	1			
管明示テープ	W=50 粘着	33.735 + 0.981 + 0.460 = 35.176	m	35.2			
	φ500	33.735 = 33.735	m				
	φ400	0.981 = 0.981	m				
	φ350	0.460 = 0.460	m				
埋設管明示シート	水道用 W=400 シングル	33.735 + 0.981 + 0.460 = 35.176	m	35.2			
水道用 識別マーカー		5 3 = 8	個	8			

【延長集計】	DIPφ500	9.873 +8.567 +0.780 +1.548 +1.570 +0.785 +3.580 +1.330 +1.580 +0.830								
		+0.850 +0.750 +0.272	=	32.315	m					
		1.590	=	1.590	m					
	仕切弁/割T				m					
		32.315 +1.590	=	33.905	m					
	DIPφ500合計延長				m					
		0.140	=	0.140	m					
	DIPφ400				m					
		0.470 +0.371	=	0.841	m					
	仕切弁/割T				m					
		0.140 +0.841	=	0.981	m					
	DIPφ400合計延長				m					
		0.460 T字管	=	0.460	m					
	DIPφ350				m					
					m					
	仕切弁/割T				m					
		0.460	=	0.460	m					
	DIPφ350合計延長				m					
【労務】										
铸铁管吊込み据付工	機械 φ500	32.315	=	32.315	m	32.3		31.3 m/日		1.03
铸铁管吊込み据付工	機械 φ400	0.140	=	0.140	m	0.1		34.5 m/日		
铸铁管吊込み据付工	機械 φ350	0.460	=	0.460	m	0.5		36.3 m/日		0.01
铸铁管切斷・清切り工	ハイブ切削切断機 NS φ500	9	別紙 切管調整表より	=	9	9		1.9 口/日		4.74
NS形継手挿口加工	リベット式 φ500	9		=	9	9		12.5 口/日		0.72
NS形継手工	フイテ含む φ500	4		=	4	4		6.4 口/日		0.63
NS形継手工	フイテ含まない φ500	4 直管 +6 継×2 +2 45° +2 11° +1 5°			□	20		7.7 口/日		2.60
		+4 T×2 +1 T +2 F付T +1 受挿 +5 短1								
NS形継手工(異形管接合)	φ400	1 短1	=	1	□	1		7.7 口/日		0.13
NS形継手工(異形管接合)	φ350	1 T	=	1	□	1		8.5 口/日		0.12
铸铁製仕切弁設置工	機械 φ500	3	=	3	基	3		3.1 基/日		0.97
铸铁製仕切弁設置工	機械 φ400	1	=	1	基	1		3.4 基/日		0.29
補修弁設置工	機械 φ75	1 1	=	2	基	2		14.6 基/日		0.14
特殊押輪継手工	φ500 全周型	4 継ぎ輪用特殊押輪	=	4	□	4		6.4 口/日		0.63
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ500	6	=	6	□	6		7.1 口/日		0.85
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ400	2	=	2	□	2		8.3 口/日		0.24
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	6	=	6	□	6		16.7 口/日		0.36
铸铁管吊込み据付工	機械 φ75	0.800 F短管 +0.720 FT	=	1.520	m	1.5		48.3 m/日		0.03
仕切弁表函設置工	底版含むねじ式 A・B形	3 1	=	4	箇所	4				
空気弁表函設置工	底版含む円形3号	1	=	1	箇所	1				
3号マンホール設置工	積上げ高さ2.5m	1	=	1	箇所	1.0				
不断水連絡工(DIP用)	φ400×φ400				箇所			3.7 箇所/日		
					箇所					
型枠工		× 2 面×			m2					
モルタル工	無収縮モルタル	× 2 面×			m3					











軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>	2.12 + 1.89	= 4.01	m				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>			m				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m <sup>3</sup>			m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り	2.12 + 1.89	= 4.01	m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り			m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.5m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り			m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイブサポート 2段 3.5m以下	2.12 + 1.89	= 4.01	m				
	▲ φ 400mm 管積	0.43 <sup>2</sup> × 3.14/4	= 0.1451	m <sup>2</sup>				

## ダクタイトル鉄管 切管調整表

当初設計

番号	DIP(NS-S) φ500mm 6.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無		乙切管 挿し口突部有	合計	切断溝切り	切断	残管延長	
1	1.500	1.100			3.000	5.600	3	1	0.400
2	4.202				1.400	5.602	2		0.398
3	3.253				1.567	4.820	2		1.180
4	0.918				1.500	2.418	2		3.582
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数	甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長	切断溝切り	切断		
	4本		9.873m	8.567m	18.440m	9口	1口		5.560





DIP(GX-1)    φ350    6.00 m/本												
番号	甲切管	乙切管 (挿し口加工)				乙切管 挿し口突部位	計	残管	挿しロリング	2工程		切 断  エンジンカッター
		1.930	挿しロリング	挿しロリング	溝切					切 断 ・ 溝 切	溝 切	
1		1.930				0.950	2.880	3.120	2	1	1	
2		切 断 ・ 溝 切	溝 切									
3												
4												
5												
6												
7												
8												
9												
10												
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長	2.880	3.120	2	1	1	
		1本			2.880m	2.880m						



機械埋戻工	良質発生土 BH0.45m3 タンバ	$((0.95 + 0.95) \times 1.48 \div 2 \times 3.40 = 4.78$		m3			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm M25~0			m <sup>2</sup>			
コンクリート舗装工(人力)	18-8-40BB t=15cm ワイヤメッシュ入			m <sup>2</sup>			
土砂運搬工	山積0.45m3 4t-5.6~7.5km以下	$6.94 - 4.78 / 0.9 = 1.63$		m3			
残土受入地での処理		$1.63 = 1.63$		m3			
コンクリートガラ(鉄筋)運搬工	山積0.45m3 4t-3.6~5.5km以下			m3			
コンクリート塊処分費	有筋			t			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.45(0.35)m3	$3.40 = 3.40$		m			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	$3.40 = 3.40$		m			
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 2段 3.5m以下	$3.40 = 3.40$		m			
		$0.37^2 \times 3.14/4 = 0.1075$		m2			
	▲φ350mm管積						

数量計算書

名称	形状寸法	計	算	式	単位	数量	施工日数		備考/コード番号
							日当施工量	日数	
斜面部法面工									
鉄筋挿入工									
鉄筋挿入工	削孔工 礫0.21m 玉石流し SD工法 φ90mm二重管	130		(数量総括表(法面工) 鉄筋挿入工本数より)	=	130			
鋼材挿入工	D19 L=2.0m	130		(数量総括表(法面工) 鉄筋挿入工より)	=	130			
注入打設工		2.08		(鉄筋挿入工数量集計 グラウト材より)	=	2.08			
頭部締付工		130		(数量総括表(法面工) 鉄筋挿入工より)	=	130			
頭部処理工		130		"	=	130			
ワイヤーセット工		130 ÷ 6		(6本に1回) "	=	22			
受圧板設置工	FRP407×407×407	130		"	=	130			
受圧板 材料費	受圧板 鉄筋固定金具含む	130		"	=	130			
削孔機据付撤去		1 (1工事に1回)			=	1			
連続長繊維補強土工		130		(連続長繊維補強土工集計 エキスバンドメタルより)	=	130			
保水材取り付け金具	エキスパンドメタル	249.0		(連続長繊維補強土工集計 背面排水材より)	=	249.00			
背面排水		34.5		(連続長繊維補強土工集計 基底部排水材より)	=	34.50			
基底部排水		282.5		(連続長繊維補強土工集計 連続長繊維補強土工吹付工より)	=	282.5			
長繊維補強土吹付					=	30.00			
諸雑費					=	30			
植生工									
植生基材吹付工	機械播種施工による植生工 t=3cm	282.5			=	282.5			
止めコンクリート工		150.5			=	150.5			
モルタル吹付工	300×300	4.2			=	4.2			
調整コンクリート工		39.60 ÷ 4m/本			=	9.9			
排水工	VP φ100				=				
植生シート工					=				

## 2-4 のり面面積計算書

連続長繊維補強土工施工箇所(管理階段～Y290+4.05)

No.	辺 a (m)	辺 b (m)	辺 c (m)	s	面積 S (㎡)
15	7.7	1.6	8.0	8.65	6.13
16	8.0	1.6	7.7	8.65	6.13
17	7.7	11.9	13.5	16.55	45.57
18	13.5	11.7	7.7	16.45	44.91
19	7.7	11.9	13.8	16.70	45.74
20	13.8	11.9	7.7	16.70	45.74
21	7.7	12.0	14.1	16.90	46.18
22	14.1	11.9	7.7	16.85	45.81
23	7.7	12.5	14.6	17.40	48.12
24	14.6	12.5	7.7	17.40	48.12
合計					382.45

「※計算方法：ヘロンの公式による」

$$s = \frac{a + b + c}{2}$$

$$S = \sqrt{s(s-a)(s-b)(s-c)}$$

露出配管支持台コンクリート面積=33.30㎡

連続長繊維補強土工施工箇所面積(階段～Y290+4.05)-露出配管支持台コンクリート面積

$$= 382.45\text{㎡} - 33.30\text{㎡}$$

$$= 349.15\text{㎡} \quad - \quad (\text{止めCon}45.15\text{㎡} + \text{調整Con}21.52\text{㎡}) = 282.48\text{㎡}$$

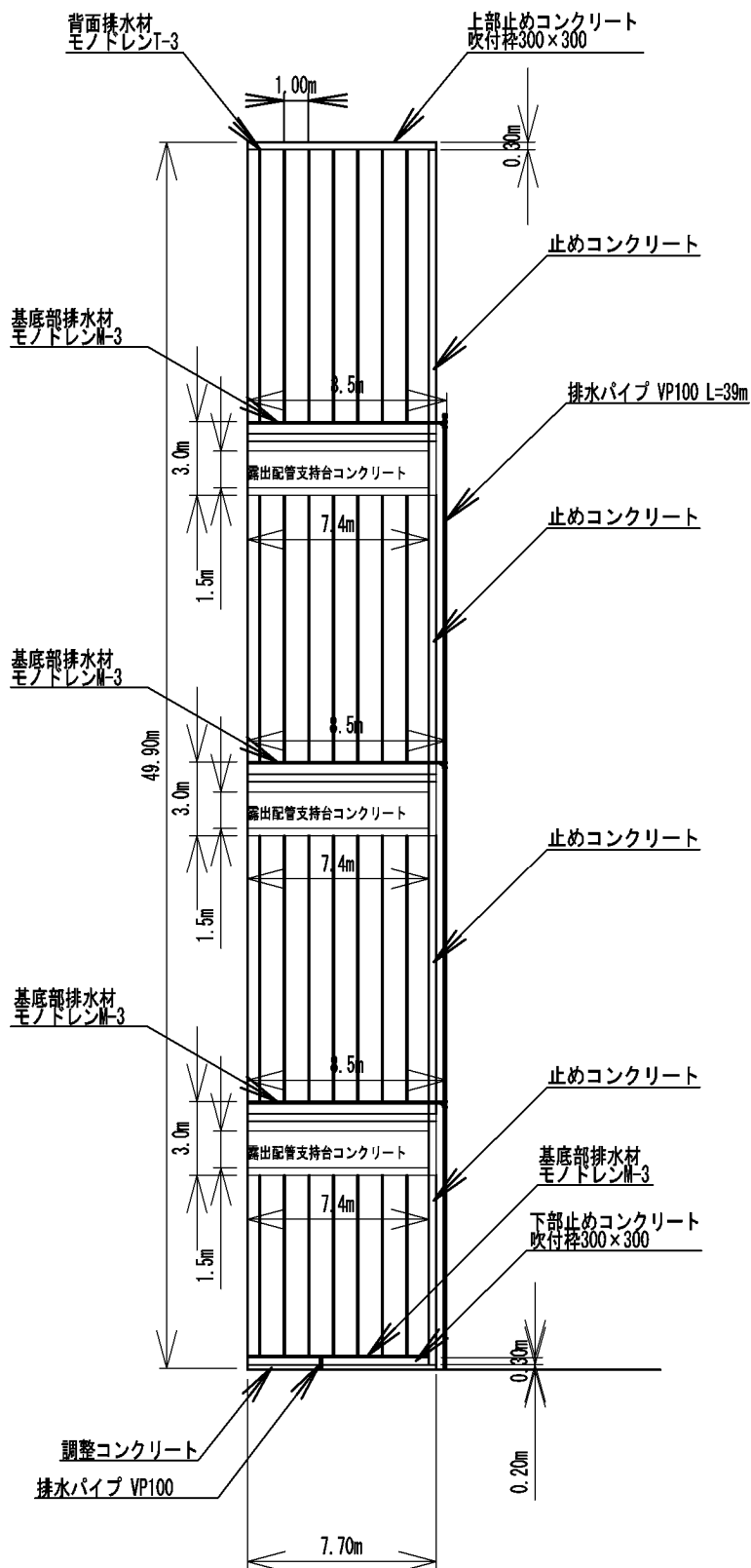
### 3. 連続長繊維補強土工数量

#### 3-1 連続長繊維補強土工集計

名 称	規 格 寸 法	単 位	数 量	備 考
・連続長繊維補強土吹付工	t=20cm	m <sup>2</sup>	282.5	349.15m <sup>2</sup> -45.15m <sup>2</sup> -21.52m <sup>2</sup>
安定化材	普通ポルトランドセメント	kg	1,186.5	282.5m <sup>2</sup> × 15kg/m <sup>3</sup> × 0.2m × 1.4
長繊維	ジオロープ ホリプロレン220～890dtex/40～80F	kg	241.3	282.5m <sup>2</sup> × 3.05kg/m <sup>3</sup> × 0.2m × 1.4
・背面排水材				
背面排水材	モトレンT-3(t=23、W=120)	m	249	282.5m <sup>2</sup> × 0.84m/m <sup>2</sup> × 1.05
アンカーピン	φ9 L=200	本	125	282.5m <sup>2</sup> × 0.84m/m <sup>2</sup> × 0.5本/m × 1.05
・底部排水材				
基底部排水材	モトレンM-3(t=35、W=170)	m	34.5	(7.4m+8.5m × 3箇所) × 1.05
基底排水落し口	モトレンM-3(t=35、W=170) L=800	m	0.6	7.4m/10m × 0.8m × 1.05
排水パイプ	VP100	m	39.6	39.0m+0.6m:継手・止金具含む
アンカーピン	φ9 L=200	本	35	(7.4m+8.5m × 3箇所) × 1本/m × 1.05
・エキスパンドメタル				
エキスパンドメタル	200 × 150 × 100	組	130	
保水材	モイストブロック 200 × 100 × 75	個	130	
・植生基材吹付工	t=3cm	m <sup>2</sup>	282.5	

※背面排水材・基底部排水材および排水パイプの数量は背面排水工数量算出根拠図より算出した

### 背面排水工数算出根拠図



全面積	$A=49.9m \times 7.4m - 1.5m \times 7.4m \times 3 \text{箇所} = 336m^2$
背面排水材	7本 $(7本 \times 49.1m - (3.0m \times 3 \text{箇所} \times 7本)) = 280.7m$ L=0.84m/m <sup>2</sup>
基部排水材	4本 $8.5m \times 3本 + 7.4m = 32.9m$
排水パイプ	$39m + 0.6m = 39.6m$

#### 4. 鉄筋挿入工数量

##### 4-1 鉄筋挿入工数量集計

名 称	仕様・寸法	単位	数 量		備 考
			1本当り	計	
削孔長	φ90mm 礫混じり砂	m	0.21	27.3	
削孔長	φ90mm 玉石混じり砂礫	m	1.59	206.7	
補強材	D19(SD345) L=2.0m メッキ	本	1	130	
角座金	150×150×9 φ45 メッキ	枚	1	130	
ナット	D19用 メッキ	個	1	130	
スペーサー	メッキ	個	2	260	
グラウト材	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ セメントミルク	m <sup>3</sup>	0.016	2.08	(※)
受圧板	FRP製 407×407×40	枚	1	130	

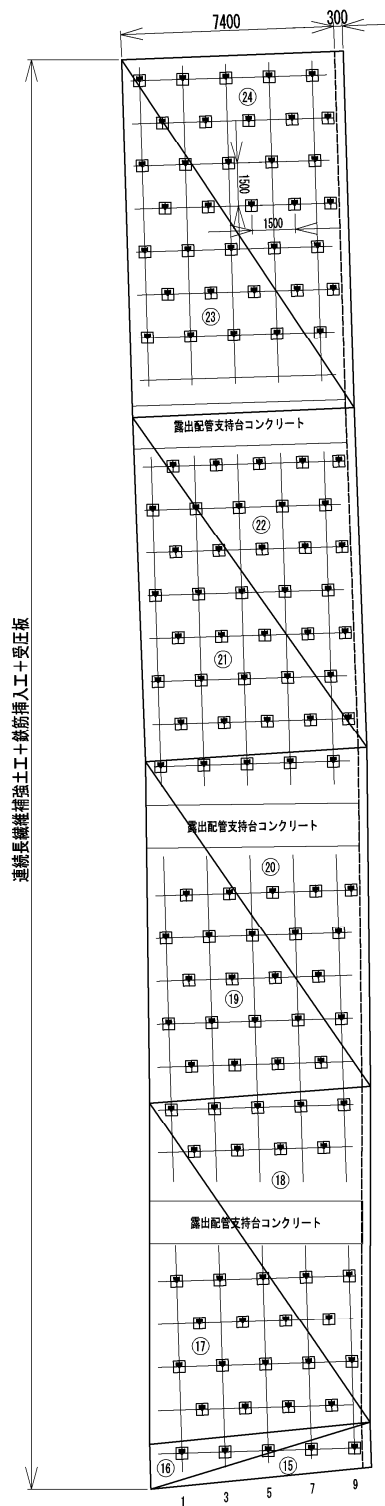
※ グラウト材算出式： $[\pi/4 \times 0.09^2 \times (\text{削孔長})] \times (1+K)$  K:ロス率(0.4を標準)

#### 4-2 鉄筋挿入工本数

鉄筋挿入工配置図より算出

NO	本数(本)	備 考
1	14	
2	13	
3	14	
4	13	
5	14	
6	13	
7	14	
8	13	
9	14	
10	8	
小計	130	
累計	130	

鉄筋挿入工配置図 S=1 :



連続壁補強工+鉄筋挿入工+受圧板

100(A1)

← X80-X80 |

← X70-X70 |

← X60-X60 |

← X50-X50 |

← X40-X40 |

4-3 鉄筋挿入工土質別削孔長

斜面配管縦断面図(Y290-Y290)より算出

NO	TL	wTr	Tr	1本当り 削孔長(m)計	備考
	礫混り砂	玉石混り砂礫	玉石混り砂礫		
1	0.21	0.68	0.91	1.80	
2	0.28	0.69	0.83	1.80	
3	0.33	0.71	0.76	1.80	
4	0.39	0.73	0.68	1.80	
5	0.49	0.71	0.60	1.80	
6	0.63	0.64	0.53	1.80	
7	0.60	0.69	0.51	1.80	
8	0.45	0.72	0.63	1.80	
9	0.43	0.69	0.68	1.80	
10	0.44	0.72	0.64	1.80	
11	0.46	0.73	0.61	1.80	
12	0.43	0.73	0.64	1.80	
13	0.31	0.73	0.76	1.80	
14	0.12	0.74	0.94	1.80	
15	0.00	0.70	1.10	1.80	
16	0.00	0.65	1.15	1.80	
17	0.03	0.69	1.08	1.80	
18	0.03	0.72	1.05	1.80	
19	0.02	0.71	1.07	1.80	
20	0.00	0.69	1.11	1.80	
21	0.00	0.64	1.16	1.80	
22	0.00	0.57	1.23	1.80	
23	0.00	0.38	1.42	1.80	
24	0.00	0.25	1.55	1.80	
25	0.00	0.10	1.70	1.80	
26	0.00	0.00	1.80	1.80	
27	0.00	0.00	1.80	1.80	
計	5.65	16.01	26.94	48.60	
1本当り 削孔長	0.21	0.59	1.00	1.80	

※1本当り土質内訳

礫混り砂＝	0.21m
玉石混り砂礫＝0.59m+1.00m＝	1.59m
計	1.80m

# 代 価 表

鉄筋挿入工 削孔工 礫0.21m 玉石混じり土1.59m

SD工法 φ90mm二重管

( \_\_\_\_\_ )

100 本 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	13.11				
法面工	人	26.22				
特殊作業員	人	13.11				
普通作業員	人	13.11				
削孔機損料 SD3型	日	13.11				
空気圧縮機(排対2次) 7h 可搬式・スクェ・エンジン・10.5~11m <sup>3</sup> /min	日	13.11				
発動発電機(排対2次) 7h ディーゼルエンジン駆動・定格容量20/25kVA	日	13.11				
削孔ツール損耗費 SDダウンザホールハンマー	台	0.18				
削孔ツール損耗費 SDインナーロッド	本	4.21				
削孔ツール損耗費 SDハンマービット(二重管用)	個	2.1				
削孔ツール損耗費 SDリングビット	個	2.44				
削孔ツール損耗費 SDドリルパイプ	本	3.23				
諸雑費 労務費合計の20%	%	20			諸雑費	機械固定用ワイヤー器具等の損料
計	式	1				

# 代 価 表

鉄筋挿入工 削孔工 礫0.21m 玉石混じり土1.59m

SD工法 φ90mm二重管

( \_\_\_\_\_ )

100 本 当 り

名 称 ・ 規 格	单 位	数 量	单 価	金 額	摘 要	備 考
1本 当 り						

# 代 価 表

空気圧縮機(排対2次) 7h

可搬式・スクリュ・エンジン・10.5~11m<sup>3</sup>/min

( \_\_\_\_\_ )

1日当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
軽油 小型ローリー・パトロール給油	L	105				
空気圧縮機[排出ガス対策型(第2次基準値)] 可搬式・スクリュ・エンジン・10.5~11m <sup>3</sup> /min	日	1				
計	式	1				
1日当り						

# 代 価 表

発動発電機(排対2次) 7h

ディーゼルエンジン駆動・定格容量20/25kVA

( \_\_\_\_\_ )

1 日 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
軽油 小型ローリー・パトロール給油	L	23.1				
発動発電機[排出ガス対策型(第2次基準値)] ディーゼルエンジン・超低騒音型・20/25kVA	日	1				
計	式	1				
1日当り						

# 代 価 表

鋼材挿入工

D19 L=2.0m

( \_\_\_\_\_ )

100 本 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	11				
法面工	人	22				
特殊作業員	人	11				
諸雑費 労務費の20%	%	20			諸雑費	組立用工具等費用および現場内小
計	式	1				
1本当り						

# 代 価 表

注入打設工

( 施工第0-0005号表 )

1 m3当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	2.5				
法面工	人	2.5				
特殊作業員	人	2.5				
普通作業員	人	2.5				
注入材料 ポルトランドセメント普通 25kg入袋物	m3	1				
諸雑費 労務費の35%	%	35			諸雑費	グラウトポンプ、グラウトミキサ等損料およ
計	式	1				
1m3当り						

# 代 価 表

注入材料

ポルトランドセメント普通 25kg入袋物

( \_\_\_\_\_ )

1 m<sup>3</sup>当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
ポルトランドセメント 普通 25kg入袋物	t	1.23				
諸 雑 費	式	1				
計	式	1				
1m <sup>3</sup> 当り						

# 代 価 表

頭部締付工

( \_\_\_\_\_ )

100 本 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	3.3				
法面工	人	6.6				
普通作業員	人	3.3				
諸雑費 労務費の20%	%	20				トルクレンチ等の費用として
計	式	1				
1本当り						

# 代 価 表

( \_\_\_\_\_ )

100 本 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	3.3				
法面工	人	6.6				
普通作業員	人	3.3				
諸雑費 労務費の20%	%	20				ガリポン <sup>®</sup> 等の費用として
計	式	1				
1本当り						

## 代 価 表

ワイヤーセット工

( \_\_\_\_\_ )

10 回 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	3				
法面工	人	6				
普通作業員	人	3				
諸雑費 労務費の45%	%	45			諸雑費	架け替えよう器具損料・工具の費
計	式	1				
1回当り						

# 代 価 表

受圧板設置工

FRP407×407×407

( \_\_\_\_\_ )

75 基当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	1				
法面工	人	2				
普通作業員	人	2				
計	式	1				
1基当り						

# 代 価 表

材料費

( \_\_\_\_\_ )

100 組当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
異形棒鋼ロックボルト D19 SD345(めっき付き)	m	200				
ロックボルト付属品 ナット D19用(めっき付き)	個	100				
ロックボルト付属品 スペーサー D19用・D22用・D25用(電気めっき)	個	200				
角座金(法面用) 150×150×9 径45(めっき付き)	枚	100				
受圧板(FRP製) グリーンパネル 407×407×40	枚	100				
計	式	1				
1組当り						

削孔機据付撤去

# 代 価 表

( 施工第0-0012号表 )

1 回 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	2.4				
法面工	人	4.8				
特殊作業員	人	2.4				
諸雑費 労務費の15%	%	15			諸雑費	使用機械・工具つの費用として
計	式	1				
1回当り						

## 代 価 表

保水材取り付け金具

エキスパントメタル

( \_\_\_\_\_ )

100 本当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
保水材取り付け金具	個	100				
保水材 モイストブロック	個	100				
計	式	1				
1本当り						

# 代 価 表

背面排水工

( \_\_\_\_\_ )

100 m 当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	0.7				
法面工	人	1.4				
普通作業員	人	0.7				
暗渠排水材 モノドレン T-3 径20mm×3本	m	105				25m/巻×8巻き
補助アンカーピン φ 9mm L=200mm	本	53				
諸雑費	%	3			諸雑費	
計	式	1				
1m 当り						

# 代 価 表

( 施工第0-0015号表 )

100 m 当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	0.7				
法面工	人	0.7				
普通作業員	人	0.7				
暗渠排水材 モノドレン M-3 径30mm×3本	m	109				25m/巻×4巻
補助アンカーピン φ 9mm L=200mm	本	105				
諸雑費	%	5			諸雑費	
計	式	1				
1m 当り						

# 代 価 表

長繊維混入補強土吹付工

( \_\_\_\_\_ )

100 m<sup>2</sup> 当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
土木一般世話役	人	2.2				
法面工	人	4.4				
特殊作業員	人	2.2				
運転手(一般)	人	2.2				
普通作業員	人	4.4				
モルタルコンクリート吹付機(法面用) 湿式・モータ駆動0.8~1.2m <sup>3</sup> /h・空気10~19m <sup>3</sup> /min	時間	16				
空気圧縮機(賃料) エンジン式7.4h 排気ス1・2次10.5~11m <sup>3</sup> /分	日	2.2				
発動発電機(賃料) 7.4h 排気ス1・2次・45kVA	日	2.2				
トラクタショベル運転 ホイール型 0.34m <sup>3</sup>	日	2.2				
高精度給紙装置損料 デジタル流量調整方式	日	2.2				
コンクリート用砕砂	m <sup>3</sup>	33.6				
セメント(普通ポルトランド) 25kg袋入	t	0.42				
連続繊維補強材 ジオロープ相当	kg	85.4				
諸雑費	%	3			諸雑費	

長繊維混入補強土吹付工

# 代 価 表

( 施工第0-0016号表 )

100 m<sup>2</sup> 当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
計	式	1				
1m <sup>2</sup> 当り						

# 代 価 表

モルタルコンクリート吹付機(法面用)

湿式・モータ駆動0.8~1.2m3/h・空気10~19m3/min

( \_\_\_\_\_ )

1 時間当り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
電力料金 使用料金 ;臨時 低圧電力	k w h	3.42				
モルタルコンクリート吹付機(法面用) 湿式・モータ駆動0.8~1.2m3/h・空気10~19m3/min	時間	1				
計	式	1				
1時間当り						

# 代 価 表

空気圧縮機(賃料) エンジン式7.4h

排ガス1・2次10.5~11m<sup>3</sup>/分

( \_\_\_\_\_ )

1 日 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
軽油 小型ローリー・パトロール給油	L	111				
空気圧縮機[可搬式・エンジン]賃料 排ガス1・2次 10.5~11m <sup>3</sup> /分	日	1				
計	式	1				
1日当り						

# 代 価 表

発動発電機(賃料) 7.4h

排ガス1・2次.:45kVA

( \_\_\_\_\_ )

1 日 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
軽油 小型ローリー・パトロール給油	L	45				
ディーゼル発電機(賃貸)(長期割引あり) 出力45kVA 低騒音・超低騒音	基/日	1				
計	式	1				
1日当り						

# 代 価 表

トラクタショベル運転

ホイール型 0.34m<sup>3</sup>

( \_\_\_\_\_ )

1 日 当 り

名 称 ・ 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	備 考
軽油 小型ローリー・パトロール給油	L	23				21kw×0.153L/kw・h×7.4h
積込機械ホイールローダ(賃貸)(長期割引あり) バケット容量・山積0.34m <sup>3</sup> 普通	台/日	1				
計	式	1				
1日当り						

数量計算書

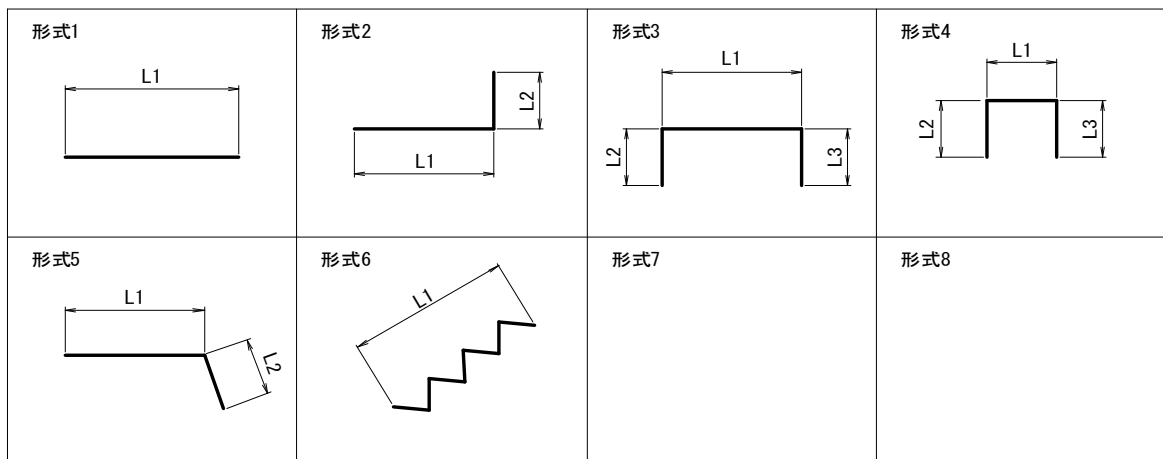
名称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【管路施工仮設工】							
管架設運搬	100tラフクレーンクレーン	1.0 1カ月(21日保証)	= 1.00	月	1		
足場工		50.0 変更対象	= 50.00	掛㎡	50		
支保工		50.0 変更対象	= 50.00	空㎡	50		
ウエイト運搬費	着脱作業含む	2.0	= 2.00	回	2		
入出庫料		2.0	= 2.00	回	2		
無線機使用料		20.0 + 20 (法面基礎工事の土工分含む)	= 40	日	40		
【労務】	斜面階段下延長	8.65 + 15.86 + 12.62 + 13.34 + 8.65 A B C D E	= 59.12				
基礎砕石工	t=20cm		= 76.54	m2	77		
		1.0 × 1.4 × 3	= 4.20				
	E下	1.2 × 1.4	= 1.68				
	階段下	1.4 × 50.47	= 70.66				
			= 7.01				
均しコンクリート用型枠工			= 1.44	m2	7		
		0.1 × ( 1.0 + 1.4 ) × 2 × 3	= 1.44				
	E下	0.1 × ( 1.2 + 1.4 ) × 2	= 0.52				
	階段下	0.1 × 50.47	= 5.05				
生コンクリート工	均し 無筋 18-8-40BB		= 7.66	m3	8		
		0.1 × 1.0 × 1.4 × 3	= 0.42				
	E下	0.1 × 1.2 × 1.4	= 0.17				
	階段下	0.1 × 1.4 × 50.47	= 7.07				
型枠工	鉄筋用		= 210.51	m2	211		
			= 18.00				
		1.5 × ( 1.2 + 0.8 ) × 2 × 3	= 18.00				
	E下	1.5 × ( 1.2 + 1.0 ) × 2	= 6.60				
	階段下側面	0.2 × 50.47 × 2	= 20.19				
	階段下	1.2 × 50.47	= 60.56				
			= 40.38				
	袖壁(B~E部)	0.2 × 50.47 × 4	= 40.38				
	踊り場袖壁(B部)	0.2 × 0.8 × 4	= 0.64				
	踊り場袖壁(C,D部)	0.15 × 0.8 × 4 × 2	= 0.96				
	踊り場袖壁(E部)	0.05 × 0.8 × 4	= 0.16				
	袖壁止め(E部)	0.15 × 0.05 × 2	= 0.02				
			= 7.92				
	段部(B部)	0.2 × 0.9 × 44	= 7.92				
	段部(C部)	0.2 × 0.9 × 35	= 6.30				
	段部(D部)	0.2 × 0.9 × 37	= 6.66				
	段部(E部)	0.2 × 0.9 × 24	= 4.32				
			= 11.88				
	段部上面(B部)	0.3 × 0.9 × 44	= 11.88				
	段部上面(C部)	0.3 × 0.9 × 35	= 9.45				

	段部上面(D部)	$0.3 \times 0.9 \times 37$	=	9.99				
	段部上面(E部)	$0.3 \times 0.9 \times 24$	=	6.48				
生コンクリート工	鉄筋用 ポンプ車 24-12-25BB		=	25.18	m3	25		
		$1.5 \times 1.2 \times 0.8 \times 3$	=	4.32				
	E下	$1.5 \times 1.2 \times 1.0$	=	1.80				
	階段下	$0.2 \times 1.20 \times 50.47$	=	12.11				
	袖壁(B~E部)	$0.15 \times 0.2 \times 50.47 \times 2$	=	3.03				
	踊り場袖壁(B部)	$0.15 \times 0.2 \times 0.8 \times 2$	=	0.05				
	踊り場袖壁(C,D部)	$0.15 \times 0.15 \times 0.8 \times 2 \times 2$	=	0.07				
	踊り場袖壁(E部)	$0.15 \times 0.05 \times 0.8 \times 2$	=	0.01				
	段部(B部)	$0.3 \times 0.2 \times 0.5 \times 0.9 \times 44$	=	1.19				
	段部(C部)	$0.3 \times 0.2 \times 0.5 \times 0.9 \times 35$	=	0.95				
	段部(D部)	$0.3 \times 0.2 \times 0.5 \times 0.9 \times 37$	=	1.00				
	段部(E部)	$0.3 \times 0.2 \times 0.5 \times 0.9 \times 24$	=	0.65				
鉄筋工(地下構造物)	D13	1629.77 kg	=	1.63	t	1.63		
	SD345	6	=	6.00		6		
傾斜変化部					ヶ所			
手摺設置工	材工共	$50.47 + 0.8 \times 3 + 1.2$	=	54.07	m	54.10		

### 鉄筋集計表

名称	鉄筋						鉄筋 (kg)		
	SD295	SD345					D13		
	D10	D13	D16	D19	D22	D25			
A									
B		485.11					482.68		
C		405.99					403.96		
D		423.99					421.87		
E		322.87					321.26		
計	m		1637.96						
単位重量	kg/m	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98		
計	kg		1629.77						
合計	kg			1629.77				1,629.77	

### 鉄筋加工形状図





## 鉄筋表

《屋外階段C-1》

No. 1

部 位	記 号	径	形 式	各 部 の 長 さ					圧 接 継 手	継 手 (m) (ヶ所)	長 さ (m)	本 数 (本)	個 所	総 長 (m)					圧 接				
				L1	L2	L3	L4	L5						D10	D13	D16	D19	D22	D25	D19	D22	D25	
C																							
	C1	D 13	6	21.11						0.52	4	23.19	4	1		92.76							2.08
	C2	D 13	1	14.00						0.52	3	15.56	4	1		62.24							1.56
	C3	D 13	1	1.05								1.05	35	2		73.50							
	CW1	D 13	2	0.30	0.20							0.50	35	2		35.00							
	CW2	D 13	1	14.00						0.52	3	15.56	1	2		31.12							1.56
	CW3	D 13	5	13.10	0.50					0.52	2	14.64	1	2		29.28							1.04
	CW4	D 13	2	1.42	0.20							1.62	1	2		3.24							
	CW5	D 13	2	1.49	0.20							1.69	3	2		10.14							
	S1	D 13	3	0.64	0.26	0.26						1.16	4	1		4.64							
	S2	D 13	3	1.05	0.26	0.26						1.57	2	1		3.14							
	W1	D 13	2	1.34	0.20							1.54	4	2		12.32							
	W2	D 13	3	1.08	0.20	0.20						1.48	7	2		20.72							
	W3	D 13	3	0.67	0.20	0.20						1.07	7	2		14.98							
	F1	D 13	3	0.64	0.20	0.20						1.04	6	1		6.24							
	F2	D 13	3	1.05	0.20	0.20						1.45	4	1		5.80							
	巾止め	D 13	4	0.67	0.10	0.10						0.87	1	1		0.87							
小 計																405.99							
C 計																405.99							







数量計算書									
名称	形状寸法	計	算	式	単位	数量	施工日数		備考/コード番号
							日当施工量	日数	
【造成工】									
機械掘削工	BH0.45m <sup>3</sup>	77.65		別紙 土量計算書より =		80			
機械盛土工	BH0.45m <sup>3</sup> 転圧共	167.19		別紙 土量計算書より =		170			
		不足土	$167.19 / 0.9 - 77.65 =$						(2.7斜面配管土工事から流用)
法面整形(切土部)	現場制約無 H質土、砂及び砂質土、粘性土	20.9	+	4.2		25			= 25.1
法面整形(盛土部)	法面締固め有 現場制約有 砂及び砂質土、粘性土	40.5	×	1.5		61			= 60.75
基面整正工		860	+	60		920			= 920
植生マット工	施工規模500m <sup>2</sup> 未満 肥料袋付	25.1				25			= 25.1
植生シート工	施工規模500m <sup>2</sup> 未満 肥料袋無	60.75				61			= 60.75
土砂運搬工	不足土 仮置き場～現場 土砂BH0.8m <sup>3</sup>	108.12				-			斜面配管工事に計上



●伐採工 見積内訳

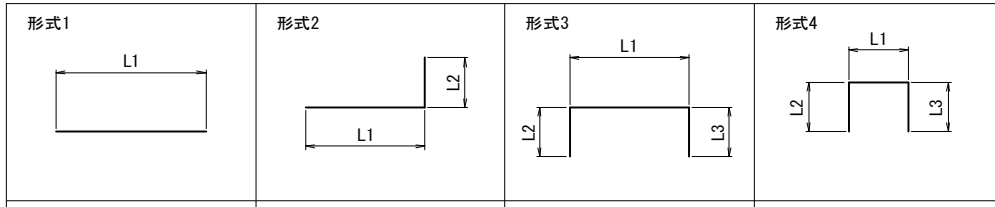
名称・規格等	数量	単位	金額(円)	備考
立木 83本				
伐採 広葉樹 大	12	本		
伐採 広葉樹 中	14	本		
伐採 広葉樹 小	18	本		
伐採 広葉樹 細	39	本		
収集 荷上げ収集	1	式		
積込み	1	式		
運搬	23	台		
機械運転費 BH グラップル仕様	8	日		
機械運転費 BH 掴み仕様0.1級	8	日		
小計			2,004,900	
刈払い工	1	式	444,700	
作業道開設 L=132m W2m	1	式	393,700	
伐根工	1	式		
伐採 広葉樹 大	12	本		
伐採 広葉樹 中	14	本		
伐採 広葉樹 小	18	本		
伐採 広葉樹 細	39	本		
収集 荷上げ収集	1	式		
小運搬・積込み	1	式		
運搬 4t コンテナ	1	式		
機械運転費 BH0.2級	1	式		
キャリアダンプ 3t級	1	式		
BH掴み仕様 0.1級	1	式		
小計			1,267,400	
合計			4,110,700	

## 数量計算書

名称	形状寸法	計	算	式	単位	数量	施工日数		備考/コード番号	
							日当施工量	日数		
<b>【資材】</b>										
第2水質計器室建屋	プレハブ 上屋のみ 3.0m(W)×3.0m(L)	1		= 1	式	1				
<b>【労務】</b>										
プレハブ組立費	第2水質計器室建屋 3.0m(W)×3.0m(L)	1		= 1	式	1				
基礎砕石工	t=15cm	0.5 ×	3.04 ×	4		= 6.08	m2	6		
基礎砕石工	RC40 t=20cm	2.88 ×	2.88			= 8.29	m2	8		
均しコンクリート用型枠工		0.05 ×	3.54 ×	4 +	0.05 ×	2.54 ×	4 =	1.22	m2	1
生コンクリート工	均し 無筋 18-8-40BB	0.05 ×	0.5 ×	3.04 ×	4	= 0.30	m3	0.30		
型枠工	鉄筋構造物					= 14.64	m2	15		
	基礎	0.15 ×	3.30 ×	4 +	0.15 ×	2.70 ×	4 =	3.60		
		0.46 ×	3.12 ×	4 +	0.46 ×	2.88 ×	4 =	11.04		
生コンクリート工	鉄筋用 ポンプ車 24-12-25BB					= 2.46	m3	2		
	基礎	0.3 ×	0.15 ×	3.04 ×	4	= 0.55				
		0.12 ×	0.46 ×	3.04 ×	4	= 0.67				
	土間	0.15 ×	2.88 ×	2.88		= 1.24				
鉄筋工(地下構造物)	D13 SD345	169.35 kg				= 0.17	t	0.17		
<b>【土工】</b>										
機械床掘工	BH0.45m3	1.1 ×	0.68 ×	3.04 ×	4	= 9.10	m3	9		
機械掘削工	BH0.45m3	0.22 ×	1.94 ×	1.94		= 0.83	m3	1		
機械埋戻し工	BH0.45m3 転圧共	9.10 +	0.83 -	1.22 -	0.55 -	0.67 -	1.82 =	5.67	m3	6
	基礎控除	0.5 ×	0.2 ×	3.04 ×	4	= 1.22				
		0.3 ×	0.15 ×	3.04 ×	4	= 0.55				
		0.12 ×	0.46 ×	3.04 ×	4	= 0.67				
	土間砕石控除	0.22 ×	2.88 ×	2.88		= 1.82				
土砂運搬工(搬出)	BH0.45m <sup>3</sup> 10t-7km DID区間有り	9.10 +	0.83 -	5.67		= 4.26	m3	4		

### 鉄筋集計表

名称	鉄筋						鉄筋(kg)		
	SD295	SD345					D19	D22	D25
	D10	D13	D16	D19	D22	D25			
計器室基礎		170.20					169.35		











## 数量計算書

名称	形状寸法	計	算	式	単位	数量	施工日数					
							日当施工量	日数				
【場内敷砂利工】												
機械掘削工	BH0.45m <sup>3</sup>	860	×	0.1	=	86.00	m3	86				
土砂運搬工(搬出)	BH0.45m <sup>3</sup> 残土置場 10t-7.0km DID区間有り	86			=	86.00	m3	86				
残土受入れ地処理	残土置場 BH0.80m <sup>3</sup>	86			=	86.00	m3	86				
基面整正工		860			=	860	m2	860				
上層路盤工	M25-0 t=10cm	860			=	860	m2	860				
【フェンス・門扉】												
既設フェンス撤去		63.3			=	63.3	m	63.3				
【境界杭】												
コンクリート境界杭	県型 22kg/本 11×11×80cm	2	+	2	=	4	本	4				
【横断防止柵撤去】												
歩道用横断防止柵撤去	門型 撤去延長:10.0m 撤去重量:97.7kg/式			機械設備据付工=0.13 通常人工の30%	=	1	式	1				
構造物とりこわし工	低騒音・低振動対策 無筋構造物 機械施工(積込舎)	(0.3	+	0.8 mH)	×	0.15 W	×	8 L	=	0.66	m3	0.7
コンクリート塊(無筋)運搬費	機械積込 L=5.7km以下 DID区間有り	0.66			=	0.66	m3	0.7				
コンクリート塊(無筋)処分費		0.66			=	0.66	m3	0.7				
処分費	Con無筋	0.66×2.35=			=	1.55	t	1.6				
【浸透施設】												
集水樹(500×500)	N=4箇所 資材	2			=	2	基	2				
集水樹	500×500×1,000H	1			=	1	基	1				
集水樹	500×500×1,100H	1			=	1	基	1				
集水樹	500×500×700H	4			=	4	枚	4				
集水樹ふた	グレーチング 500×500用 細目 T14											
集水樹(500×500)	N=4箇所 労務	4			=	4	箇所	4				
プレキャスト集水樹設置工	800kg以上1,200kg以下				=	4						
機械床掘工	BH0.45m <sup>3</sup>	(2.15 <sup>2</sup> +2.15×0.90+0.90 <sup>2</sup> )	×	1/3×1.25×4	=	12.28	m3	12				
機械埋戻工	タンバ BH0.45m <sup>3</sup>	12.28-(0.80×0.80×1.25×4)			=	9.08	m3	9				
土砂運搬工	BH0.45m <sup>3</sup> 残土置場 10t-7.0km DID区間有り	12.28-9.08×1.0/0.9			=	2.19	m3	2				
浸透樹(900×900)												
浸透樹 鉄蓋	N=1箇所 格子細目 φ600 T-25	1			=	1	組	1				
浸透樹 上部	900×900×120	1			=	1	個	1				
浸透樹 中間	900×900×1,000	1			=	1	個	1				
浸透樹 中間スラブ	900×900×110	1			=	1	個	1				
メタルフィルター	SF-300	1			=	1	個	1				
フレーム枠	DPF-1000	1			=	1	個	1				
ダスタープレート	DP-450	1			=	1	個	1				
浸透樹 下部	900×900×1,000	1			=	1	個	1				
浸透樹 底盤	900×900×110	6			=	6	個	6				
浸透樹 ステップ					=	6	本	6				
浸透シート		(3.56+2.14)×1/2×1.37×4			=	15.62	m2	16				
単粒度砕石	五号 20-13	(3.56 <sup>2</sup> +3.56×2.14+2.14 <sup>2</sup> )	×	1/3×1.37-3.14×0.52 <sup>2</sup> ×1.11	=	10.42	m3	10				
浸透樹(900×900)	N=1箇所 労務	1			=	1	箇所	1				
プレキャスト集水樹設置工	2,200kg以上2,800kg以下				=	1						
機械床掘工	BH0.45m <sup>3</sup>	(4.94 <sup>2</sup> +4.94×2.14+2.14 <sup>2</sup> )	×	1/3×2.80	=	36.92	m3	37				
機械埋戻工	タンバ BH0.45m <sup>3</sup>	36.92-3.14×0.52 <sup>2</sup> ×2.50			=	34.80	m3	35				
土砂運搬工	BH0.45m <sup>3</sup> 残土置場 10t-7.0km DID区間有り	36.92-34.80×1.0/0.9			=	▲1.75	m3					

硬質ポリ塩化ビニル管	材工共 VUφ200 有孔管	$1.70+12.70$	$=$	14.40	m	15
硬質ポリ塩化ビニル管	材工共 VUφ200	$0.55+6.03+1.45+6.99$	$=$	15.02	m	15
機械床掘工	BHO.45m <sup>3</sup>	$0.60 \times 0.80 \times 29.42$	$=$	14.12	m <sup>3</sup>	14
機械埋戻工	タンバ BHO.45m <sup>3</sup>	$0.60 \times (0.80-3.14 \times 0.108^2) \times 29.42$	$=$	13.48	m <sup>3</sup>	13
土砂運搬工	BHO.45m <sup>3</sup> 残土置場 10t=7.0km DID区間有り	$14.12-13.48 \times 1.0/0.9$	$=$	▲ 0.86	m <sup>3</sup>	

数量計算書

名称	形状寸法	計	算	式	単位	数量	施工日数		備考/コード番号
							日当施工量	日数	
【機器費】									
第1配水流量計	挿入式 φ500mm用	1	=	1	組	1			
第2配水流量計	挿入式 φ500mm用	計上なし			組				
流量計変換器		1	=	1.00	面	1			
【資材】									
電線	EM-1E 5.5sq	13.0	=	13.0	m	13			
付属材料	1.50%	1	=	1	式	1			
電線管類	(露出) SUS 51 mm	117.0	=	117.0	m	117			
付属材料	155%	1	=	1	式	1			
電線管類	(埋込) SUS 51 mm	4.0	=	4.0	m	4			
電線管類	(埋込) HIVE 22 mm	2.0	=	2.0	m	2			
付属材料	45%	1	=	1	式	1			
電線管類	(埋込) FEP 50 mm	99.0	=	99.0	m	99			
電線管類	(埋込) FEP 40 mm	5.0	=	5.0	m	5			
電線管類	(埋込) FEP 30 mm	5.0	=	5.0	m	5			
付属材料	30%	1	=	1	式	1			
接地極銅板	900×900×1.5t	1	=	1	枚	1			
接地棒	φ14×1500	10	=	10	本	10			
リード端子	φ14用	5	=	5	個	5			
接地埋設標	黄銅製 140×90×1.5t	1	=	1	枚	1			
ケーブル埋設標柱	コンクリート製	2	=	2	本	2			
プルボックス	SUS-WP 300*300*200	4	=	4	個	4			
ケーブル埋設シート	W=150 タフ 中耐鉄蓋付	55.0	=	55.0	m	55			
樹脂製ハンドホール	900*900*900H	2	=	2	個	2			
小配管、弁類	ポリ管二層管 PP 13A(地中)	30.0	=	30.0	m	30			
小配管、弁類	ポリ管二層管 PP 50A(地中)	20.0	=	20.0	m	20			
付属材料	65%	1	=	1	式	1			
小配管、弁類	耐衝撃性塩化ビニル管 VP 50(屋内)	3.0	=	3.0	m	3			
付属材料	135%	1	=	1	式	1			
【複合工費】									
掘削	機械 BHO.28	51.0	=	51.0	m <sup>3</sup>	51			
発生土埋戻	機械 BHO.28	33.0	=	33.0	m <sup>3</sup>	33			
砂埋戻	機械 BHO.28	17.0	=	17.0	m <sup>3</sup>	17			
コア抜き	壁面 Φ100 L=200mm	1	=	1	m <sup>3</sup>	1			

【一般労務費】	別紙数量表参照						
		29	=	29		29	
電 工 (据付)					人		
		1	=	1		1	
普通作業員 (据付)					人		
		2	=	2		2	
配管工 (据付)					人		
		1	=	1		1	
特殊作業員 (据付)					人		

## 目 次

### 電気設備 斜面配管分

1. 集計条件-----	1-1
2. 集計設備・機材-----	2-1
3. 合計一覧-----	3-1
4. 人工集計表-----	4-1
[本工事]	
5. 据付工集計表-----	5-1-1
6. 試験工集計表-----	6-1-1
7. 材料集計表-----	7-1
8. 材料内訳表-----	8-1-1
9. 拾い出し根拠表-----	9-1-1
10. 設備材料一覧表-----	10-1-1
11. 複合工拾い出し表-----	11-1-1
12. 配線表-----	12-1-1

物件名： 染屋浄水場第1配水池 斜面配管工事 電気設備 数量計算書

Aグループ

集計設備（機材内容）

1. 電気設備 更新 （ケーブル類 材料類 機器類）

機器数量

数量は機器金額入力欄の数量とします

(1)	機器	第1配水流量計500挿入式	組	1
(2)	機器	第2. 配水流量計500挿入式	組	1

材 料 数 量

(\*) 印は工量無

( 1 )	その他電線	EM-IE 5.5 sq	m	13
( 2 )	電線管類	SUS 51 mm (露出)	m	117
( 3 )	電線管類	SUS 51 mm (埋込)	m	4
( 4 )	電線管類	HIVE 22 mm (埋込)	m	2
( 5 )	電線管類	FEP 50 mm (埋込)	m	99
( 6 )	電線管類	FEP 40 mm (埋込)	m	5
( 7 )	電線管類	FEP 30 mm (埋込)	m	5
( 8 )	接地装置	接地銅板 900*900*1.5t	枚	1
( 9 )	接地装置	接地棒 φ14*1500	本	10 (*)
(10)	接地装置	接地棒用リード端子 φ14用	本	5 (*)
(11)	接地装置	接地埋設標 140*90*1.5t黄銅製	枚	1
(12)	電線管類	ケーブル埋設標 コンクリート製	本	2
(13)	電線管類	プルボックス (SUS-WP) 300*300*200	個	4
(14)	電線管類	ケーブル埋設シート タプル	m	55
(15)	ハンドホール	樹脂製ハンドホール 900*900*900H (中耐鉄蓋付)	組	2
(16)	小配管, 弁類	ポリ管二層管 PP 13A(地中)	m	30
(17)	小配管, 弁類	ポリ管二層管 PP 50A(地中)	m	20
(18)	小配管, 弁類	塩化ビニル管 VP 50φ	m	3
(19)	複合工費	コア抜き 既設HH φ100 (補修含む)	箇所	1 (*)
(20)	複合工費	掘削 (機械)	m3	51 (*)
(21)	複合工費	埋戻し (機械)	m3	33 (*)
(22)	複合工費	山砂	m3	17 (*)
(23)	一般労務費	電 工 (据付)	人	29
(24)	一般労務費	普通作業員 (据付)	人	1
(25)	一般労務費	配管工 (据付)	人	2

材 料 数 量

(\*) 印は工量無

(26) 一般労務費

特殊作業員 (据付)

人

1



機 器 名 称	形 状	単 位	数 量	技 術 者		電 工		技 術 者 単 体 調 整				歩 掛 ペ ー ジ	機 器 重 量 ( t )		備 考	
				単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量		単 位 重 量	重 量		
第1配水流量計 500挿入式	500挿入式	台	1													
第2. 配水流量計 500挿入式	500挿入式	台	1													
計 (S-101)																

機 器 名 称	形 状	単 位	数 量	技 術 者		電 工		技 術 者 単 体 調 整				歩 掛 ペ ー ジ	備 考
				単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量	単 位 工 量	工 量		
第1配水流量計 500挿入式		ルーフ	1										
第2. 配水流量計 500挿入式		ルーフ	1										
計 (T-101)													









NO	配線区間 自 至		EM-IE 5.5 sq				SUS 51 mm				HIVE 22 mm				FEP 50 mm				FEP 40 mm				
			P&D	RACK	CP	FEP	露出	埋込			露出	埋込			露出	埋込			露出	埋込			
213	pb301	hai3																					
223	hai3	hai1																					
313	pb301	hai3																					
314	hai3	hai1																					
3141	hai1	hai2																					
3142	hai2	hh5																					
315	hh5	hh4																					
316	hh5	hh4																					
321	hh4	pb106																					
322	hh4	pb106																					
323	pb106	pb103						53.6	2.0														
324	pb106	pb103						53.6	2.0														
813	henb	ed	11.0		1.0									2.0									
( 1/2)	CHK ( 1- 1)		11.0		1.0			107.2	4.0					2.0									







No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算		
213	pb301 pb-301	hai3 3系流量計		P&D				
				RACK				
				CP				
				FEP				
				CP				
				FEP	50 mm x 2	露出		
				埋込		8.0	8.0	
223	hai3 3系流量計	hai1 1系流量計		P&D				
				RACK				
				CP				
				FEP				
				CP				
				FEP	40 mm x 2	露出		
				埋込		2.5	2.5	
231	hai1 1系流量計	hai2 2系流量計		P&D				
				RACK				
				CP				
				FEP				
				CP				
				FEP	30 mm x 2	露出		
				埋込		2.5	2.5	
313	pb301 pb-301	hai3 3系流量計		P&D				
				RACK				
				CP				
				FEP				
				CP				
				FEP	50 mm x 2	露出		
				埋込		8.0	8.0	
314	hai3 3系流量計	hai1 1系流量計		P&D				
				RACK				
				CP				
				FEP				
				CP				
				FEP	50 mm x 2	露出		
				埋込		2.5	2.5	

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算
3141	hai1 1系流量計	hai2 2系流量計		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm x 2	露出	
	埋込	2.5	2.5			
3142	hai2 2系流量計	hh5 hh-5		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm x 2	露出	
	埋込	1.0	1.0			
315	hh5 hh-5	hh4 hh-4		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm	露出	
	埋込	21.0	21.0			
316	hh5 hh-5	hh4 hh-4		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm	露出	
	埋込	21.0	21.0			
321	hh4 hh-4	pb106 pb106		P&D		
				RACK		
				CP		
				FEP		
				CP		
				FEP 50 mm	露出	
	埋込	2.0	2.0			

No	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算	
322	hh4	pb106		P&D			
				RACK			
	CP						
	FEP						
	CP						
	FEP	50 mm		露出			
	埋込			2.0	2.0		
323	pb106	pb103		P&D			
				RACK			
	CP						
	FEP						
	CP						
	SUS	51 mm		露出	53.6	9.5 + 14.0 + 13.6 + 16.5	
	埋込			2.0	2.0		
324	pb106	pb103		P&D			
				RACK			
	CP						
	FEP						
	CP						
	SUS	51 mm		露出	53.6	9.5 + 14.0 + 13.6 + 16.5	
	埋込			2.0	2.0		
813	henb	ed	EM-IE	5.5 sq	P&D	11.0	1.0 + 10.0
					RACK		
	CP	1.0			1.0		
	FEP						
	CP						
	HIVE	22 mm			露出		
	埋込				2.0	2.0	
				P&D			
				RACK			
				CP			
				FEP			
				CP			
				露出			
				埋込			

電気設備 更新 ( 1/ 1)

設備材料一覧表

No	区分	明細名	材料名	形状	単位	数量
	場内	電線管類	プルボックス (SUS-WP)	300*300*200	個	4
	〃	接地装置	接地銅板	900*900*1.5t	枚	1
	〃	〃	接地棒	φ 14*1500	本	10
	〃	〃	接地棒用 リード端子	φ 14用	本	5
	〃	〃	接地埋設標	140*90*1.5t 黄銅製	枚	1
	〃	〃	2連結打込	(歩掛り)	箇所	5
	〃	電線管類	ケーブル 埋設標	コンクリート製	本	2
	〃	ハンドホール	樹脂製 ハンドホール	900*900*900H (中耐鉄蓋付)	組	2
	〃	電線管類	ケーブル 埋設シート	ダブル	m	52.7
	〃	小配管, 弁類	ポリ管 二層管	PP 13A (地中)	m	28
	〃	〃	〃	PP 50A (地中)	m	19
	〃	〃	塩化ビニル管	VP 50 φ	m	3
	〃	複合工費	コア抜き	既設HH φ100 (補修含む)	箇所	1
	〃	〃	掘削	(機械)	m3	51.6
	〃	〃	山砂	(機械)	m3	17.7
	〃	〃	埋戻し	(機械)	m3	33.8



