数量調書

## 配水管:数量調書

		単位	Ţ	対	象 図	面
名称	形状寸法		合計	配管詳細図1-1		
				管割図 延長集計表		
(管材費)						
水道配水用ポリエチレン管	EF受口付 φ75	m	60.0		60.0	
水道配水用ポリエチレン管	プレーンエンド φ75	m	9.0		9.0	
EFソケット	φ75	個	3.0	3.0		
EF両受ベンド	$\phi$ 75×90°	個	2.0		2.0	
K形鋳鉄管用異種管継手	φ 75	個	1.0		1.0	
PE挿し口付ソフトシール仕切弁	φ 75(開度計付)	基	1.0		1.0	
ソフト弁付割T字管K形受口	φ75×φ75(塩ビ管用)	個	1.0		1.0	
K形特殊押輪	φ 75、3DkN	個	1.0	1.0		
メカ形ドレッサー (HPPE×HIVP用)	φ 75	個	1.0	1.0		
TSキャップ	φ 75	個	1.0	1.0		
(材料費)						
仕切弁ボックス	H=600用	組	2.0	2.0		
埋設表示シート	アルミ入、ダブル	m	70.4		70.4	
 (労務費)						
ポリエチレン管布設工	φ75(融着接合(EF接合))	m	70.4		70.4	
ポリエチレン管切断	φ 75	口	3.0	3.0		
ポリエチレン管継手	→ 75(融着接合(EF接合))1口	口	16.0	16.0		
ま。リエチレン管継手	φ75(融着接合(EF接合))2口	口	3.0	3.0		
	φ 75(特殊押輪)	口	1.0	1.0		
 メカニカル継手(ポリエチレン管)	φ75	口	1.0	1.0		
メカニカル継手	φ75	口	1.0	1.0		
 不断水連絡工	φ75×φ75	箇所	1.0	1.0		
 仕切弁設置	φ75	基	1.0	1.0		
仕切弁ボックス設置工	H=600用	組	2.0	2.0		
**リエチレンスリーフ、被覆	材料含む φ75mm 粘着テープ	m	1.2	1.2		
	ドレッサー φ75	箇所	1.0	1.0		
	φ75	口	2.0	2.0		
埋設標示シート工		m	70.4	70.4		
TS継手工	φ75	П	1.0	1.0		
(土工)						
	————————————————————————————————————	m	70.1	70.1		
不断水土工断面1	市道 車道 不断水分岐 φ 75× φ 75 H=0.6		1.0	1.0		

## 管路延長集計

#### 対象図面:配管詳細図1

## 1) 水道配水用ポリエチレン管布設延長(φ75)

#### ①直管

	寸法	本数	延長(m)
HPPE(EF受口付)	$\phi$ 75×5.0	12.0	60.000
		計	60.000

#### ②切管

	口径		延長(m)
HPPE(プレーンエンド)	φ75		3.000
※1本当たり	L=5.00m		1.000
			2.800
			2.200
		計	9.000

#### ③異形管(布設延長に計上) φ75

	形状寸法	寸法	数量	延長(m)
EF両受ベンド	$\phi$ 75 $\times$ 90°	0.390	2.0	0.780
K形鋳鉄管用異種管継手	φ 75	0.630	1.0	0.630
_			計	1.410

#### ④異形管(設置工に計上する為、管布設延長に計上しない) φ75

	形状寸法	寸法	数量	延長(m)	
PE挿し口付ソフトシール仕切弁	φ75(開度計付)	0.780	1.0	0.780	
ソフト弁付割T字管K形受口	φ75×φ75(塩ビ管用)	0.400	1.0	0.400	
			計	1.180	

#### ⑤土工

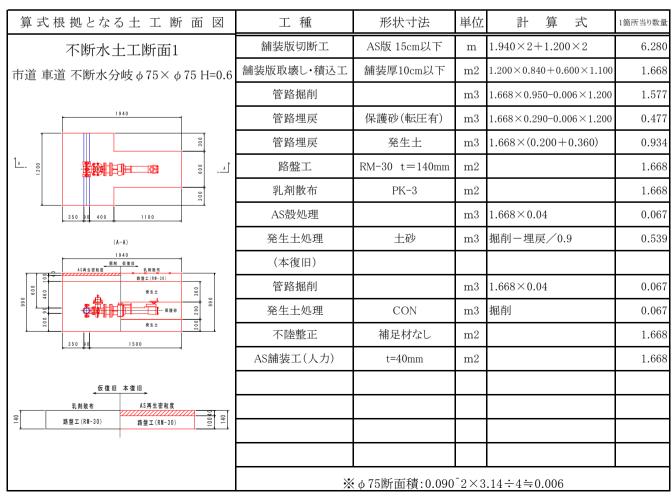
		延長(m)
土工断面1	L=60.00+9.00+1.41+1.18-1.50	70.1
	小計	70.1
不断水土工断面1	1箇所(延長計上しない) L=1.5m	1.0
	小計	1.0
	計	70.1

	延長集計根拠	延長集計	設計計上延長
(1)布設延長 φ 75	1+2+3	70.410 m ≒	70.4 m
(2) ポリェチレンスリーブ被覆 φ 75	4	1.180 m ≒	1.2 m
(3) 埋設標示シート工	1+2+3	70.410 m ≒	70.4 m

配水管:十工集計表

配水管:土工集計表	•		1							
				合計		対	象	図	面	
名称	形状寸法	単位	設計計上	Пні	土工	.断面1	不断水土	上工断面1		
				70.1m	m当り	70.1	箇所当り	1.0	m当り	
舗装版切断工	AS版 15cm以下	m	150.0	146.480	2.000	140.200	6.280	6.280		
舗装版取壊し・積込工	舗装厚10cm以下	m2	44.0	43.728	0.600	42.060	1.668	1.668		
管路掘削		m3	33.0	33.122	0.450	31.545	1.577	1.577		
管路埋戻	保護砂(転圧有)	m3	12.0	12.254	0.168	11.777	0.477	0.477		
管路埋戻	発生土	m3	16.0	16.076	0.216	15.142	0.934	0.934		
路盤工	RM-30 t=14mm	m2	44.0	43.728	0.600	42.060	1.668	1.668		
乳剤散布	PK-3	m2	44.0	43.728	0.600	42.060	1.668	1.668		
AS殼処理		m3	2.0	1.749	0.024	1.682	0.067	0.067		
発生土処理	土砂	m3	15.0	15.260	0.210	14.721	0.539	0.539		
カッター汚泥処分		t	0.2	0.216	V=0.023×0	).04×146.46(£	配水)+0.023	×0.04×20.8(å	給水)=0.154	m3(G=0.216t)
(本復旧)										
管路掘削		m3	2.0	1.749	0.024	1.682	0.067	0.067		
発生土処理	CON	m3	2.0	1.749	0.024	1.682	0.067	0.067		
不陸整正	補足材なし	m2	44.0	43.728	0.600	42.060	1.668	1.668		
AS舗装工(人力)	t=40mm	m2	44.0	43.728	0.600	42.060	1.668	1.668		

算式根拠となる土 工 断 面 図	工種	形状寸法	単位	計算式	1m当り数量				
土工断面1	舗装版切断工	AS版 15cm以下	m		2.000				
   市道 車道 両切 H=0.6 φ75	舗装版取壊し・積込工	舗装厚10cm以下	m2	0.600×1.000	0.600				
	管路掘削		m3	$0.600 \times 0.750$	0.450				
600 掘削時 仮復旧	管路埋戻	保護砂(転圧有)	m3	0.600×0.290-0.006	0.168				
Na	管路埋戻	発生土	m3	$0.600 \times 0.360$	0.216				
	路盤工	RM-30 t=14mm	m2		0.600				
300 900 900 900 900 900 900	乳剤散布	PK-3	m2		0.600				
保護砂	AS殼処理		m3	$0.600 \times 0.04$	0.024				
0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	発生土処理	土砂	m3	掘削-埋戻/0.9	0.210				
600	(本復旧)								
	管路掘削		m3	$0.600 \times 0.04$	0.024				
	発生土処理	CON	m3	掘削	0.024				
仮復旧 本復旧 乳剤散布 AS再生密粒度	不陸整正	補足材なし	m2		0.600				
利用版句 79年五年後 0 0 7 1	AS舗装工(人力)	t=40mm	m2		0.600				
	※ φ 75断面積:0.090^2×3.14÷4≒0.006								



## 給水管:数量調書

				対			象 図 面				
名称	形状寸法	単位	合計			給水管	<b>ぎ接合替詳</b>	細図1			
				1	2	3	4	5	6	7	
(管材費)											
サドル分水栓(HPPE用)	$\phi$ 75× $\phi$ 20		7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
お <sup>°</sup> リエチレン管	水道用二層管・1種 φ20	m	3.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	
HIVP	φ 20	m	9.0	1.5	1.5	1.5	1.5	1.0	1.0	1.0	
差込み(ワンタッチ式)継手 分・止水栓用ソケット	φ 20	個	14.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	
HI-L(エルボ)	$\phi 20 \times 90^{\circ}$	個	14.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	
HI-S(ソケット)	φ 20	個	14.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	
樹脂製インコア	φ 20用	個	14.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	
甲型止水栓	φ20ボール式	個	7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
ろくろ継手(分・止水栓用)	φ 20、ロクロ継手同等品	個	7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
TS-C(キャップ)	TS-C (キャップ) φ 20		7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
(材料費)											
止水栓ボックス(車道用)	H=600用	個	7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
埋設表示シート	アルミ入、ダブル	m	10.4	1.7	1.7	1.7	1.7	1.2	1.2	1.2	
(労務費)											
サドル分水栓建込工	ポリエチレン管75mm×20mm	箇所	7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
ポリエチレン管布設工	φ 20	m	3.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	
塩ビ管布設工	φ 20	m	9.0	1.5	1.5	1.5	1.5	1.0	1.0	1.0	
ポリエチレン管切断	20mm	П	7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
硬質塩化ビニル管切断	20mm	П	21.0	3.0	3.0	3.0	3.0	3.0	3.0	3.0	
ポリェチレン管継手工	φ 20	П	14.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	
TS継手工	φ 20	П	63.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0	
硬質塩化ビニル管切断	φ20(既設)	П	14.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	
止水栓取付工	(PP用) φ 20	箇所	7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
止水栓ボックス設置工	φ 20用	箇所	7.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	
埋設表示シートエ		m	10.4	1.7	1.7	1.7	1.7	1.2	1.2	1.2	
(土工)											
土工断面A	市道 車道 AS舗装(両切)H=0.6 φ20	m	10.4	1.7	1.7	1.7	1.7	1.2	1.2	1.2	

# 給水管:土工集計表

				合計		対	象	図	面	
名称	形状寸法	単 位	設計計上		土工	断面A				
				10.4m	m当り	10.4(m)	m当り		m当り	
舗装版切断工	AS版 15cm以下	m	21.0	20.800	2.000	20.800				
舗装版取壊し・積込工	舗装厚10cm以下	m2	6.0	6.240	0.600	6.240				
管路掘削		m3	4.0	4.306	0.414	4.306				
管路埋戻	保護砂(転圧有)	m3	1.0	1.425	0.137	1.425				
管路埋戻	発生土	m3	2.0	2.246	0.216	2.246				
路盤工	RM-30 t=14mm	m2	6.0	6.240	0.600	6.240				
乳剤散布	PK-3	m2	6.0	6.240	0.600	6.240				
AS殼処理		m3	0.3	0.250	0.024	0.250				
発生土処理	土砂	m3	2.0	1.810	0.174	1.810				
カッター汚泥処分	※運搬処分は配水管に計上	m3	0.1	0.019	V=0.023>	<0.04×20.8	※配水	管に計上		
(本復旧)					m当り	10.4(m)				
管路掘削		m3	0.3	0.250	0.024	0.250				
発生土処理	CON	m3	0.3	0.250	0.024	0.250				
不陸整正	補足材なし	m2	6.0	6.240	0.600	6.240				
AS舗装工(人力)	t=40mm	m2	6.0	6.240	0.600	6.240				

į	算 :	式根抄	処となる土 工	断 面 🗵	<u>X</u>	工種	形状寸法	単位	計	算	式	1m当り数量	
			土工断面A			舗装版切断工	AS版 15cm以下	m				2.000	
市	道	車道	AS舗装(両切)	H=0.6 φ	20	舗装版取壊し・積込工	舗装厚10cm以下	m2	$0.600 \times 1.0$	000	0.600		
						管路掘削		m3	$0.600 \times 0.6$	690		0.414	
			600	1		管路埋戻	保護砂(転圧有)	m3	$0.600 \times 0.2$	230-0	.001	0.137	
			掘削時 仮復旧 AS 乳剤散布			管路埋戻	発生土	m3	$0.600 \times 0.3$	360		0.216	
	140	10040			İ	路盤工	RM-30 t=14mm	m2				0.600	
0	360		発生土	009		乳剤散布	PK-3	m2				0.600	
730					730	AS殼処理		m3	$0.600 \times 0.0$	)4		0.024	
	230	10030100	保護砂			発生土処理	土砂	m3	掘削一埋原	灵/0	.9	0.174	
4			ψ Z V			(本復旧)							
						管路掘削		m3	$0.600 \times 0.0$	$0.600 \times 0.04$		0.024	
			仮復旧 本復旧			発生土処理	CON	m3	掘削			0.024	
140			L 削散布 AS再生密 工 (RM-30) 路線工 (RI	//////	40	不陸整正	補足材なし	m2				0.600	
-I		- 開盤	工 (RM-30) 路盤工 (RI	M-30) ≘		AS舗装工(人力)	t=40mm	m2				0.600	
						※φ20断面積:0.03 <sup>2</sup> ×3.14÷4=0.001							

算式根拠となる土 工 断 面 図	工種	形状寸法	単位	計算	式	1m当り数量
	_			<u> </u>		<u> </u>
						上账)於1

### 1日当り試験距離・・・実務必携より

口径	φ150以下	φ 200~300	φ 400~600	φ 700~800				
既設管と連絡せず	1000ma 1500m	500m~1000m	200ma 500m	300m以下				
給水車で注入する場合	1000m • 1300m	300m - 1000m	300III ~ 300III					
既設管と連絡して	500m~2000m							
給水車が不要の場合	300m ~2000m							

- 備考 4. 通水試験工の1日当り試験距離以下の日数の算出は、次式による。ただし、1日当り 試験距離は適用範囲の最小値とする。
  - ※ 通水試験(日)=通水試験距離(m)/1日当り試験距離(m)
  - 例) φ150以下で通水試験延長が560mの場合 560/1000=0.56日

本工事 既設管と連絡して給水車が不要:70.4/500=0.141 ÷ 0.15日