# 配 水 管 調 書

	土工数量総括表(配水管)			
工種	規格	数量	設計数量	単位
舗装版切断工	As t=5cm	2,254.90	2,250	m
As濁水運搬工	L=5.4km			台
As濁水処分工		3.48	3.48	m³
舗装版破砕工	As t=10cm以下 0.20BH	680.13	680	m²
殻 処 分	As DT:4t 0.20BH L=5.3km	34.02	34	m³
掘削	機械掘削 0.2BH	767.58	770	m³
埋戻し(発生土)	機械掘削 0.2BH	532.82	530	m³
埋戻し(改良土)	機械掘削 0.2BH	3.67	4	m³
残土処分(発生土)	DT:4t L=6.8km	175.60	176	m³
下層路盤工	RC-40 t=19cm	677.43	677	m²
上層路盤工	RM-40 t=15cm	678.33	678	m <sup>*</sup>
表層工	再生密粒度As t=5cm	680.13	680	m²
土留工	アルミ矢板H=2.0m 支保工1段	2.00	2	m

### 土工集計表(配水管布設・撤去等)

			1	2	3	4	(5)	6	7	8	9	
			DIP $\phi$ 75	DIP φ 100	不断水	VP φ 75	VP φ 100	DIP φ 75	DIP φ 100	HIVF	φ 50	
工種	規模	単位	DP: 0.9	DP: 0.9	DP:1.3	DP: 1.3	DP: 1.3	DP: 0.9	DP: 0.9	深さ:0.2	深さ:0.2	計
			布	設	設置		撤	去		設置	撤去	
					,	A s舗装(39型)	)			上層路	盤まで	
舗装版切断	t= 5cm											
		m	964.46	146.44	7.00	934.00	144.00	40.00	7.00	12.00		2,254.90
舗装版破砕	t= 10cm以下											
		m²	289.34	47.59	3.00	280.20	43.20	12.00	2.10	1.80	0.90	680.13
殼 処 分	DT-4t	2										
		m³	14.47	2.38	0.15	14.01	2.16	0.60	0.11	0.09	0.05	34.02
掘削	機械 0.20BH	2										
		m³	271.98	46.17	4.69	372.56	58.45	11.28	2.04	0.27	0.14	767.58
埋戻し(発生土・発生砕石)	機械 0.20BH	3	170.00	00.40		222.22	14.50	7.00	4.00	0.07		500.00
		m³	170.33	29.18		280.20	44.50	7.06	1.28	0.27		532.82
埋戻し(改良土)	機械 0.20BH	3			0.67							0.67
		m³			3.67							3.67
残土処分(発生土)	DT-4 t	m³	00.70	10.75	4.00	C1 00	0.01	2.44	0.00		0.14	175.00
		rn	82.72	13.75	4.69	61.23	9.01	3.44	0.62		0.14	175.60
下層路盤工	RC-40 t=19cm	m²	289.34	47.59	3.00	280.20	43.20	12.00	2.10			677.43
		111	203.34	47.09	3.00	200.20	43.20	12.00	2.10			011.45
上層路盤工	RM-40 t=15cm	m²	289.34	47.59	3.00	280.20	43.20	12.00	2.10		0.90	678.33
		111	203.34	41.09	3.00	200.20	43.20	12.00	2.10		0.90	010.33
表層工	再生密粒As t=5cm	m²	289.34	47.59	3.00	280.20	43.20	12.00	2.10	1.80	0.90	680.13

			配水管土	 工計算		
		管種・管径	DIP φ 75mm	機械掘削	0.94	
土工計算書 ①		舗装版厚	0.05	機械埋戻(発生土)	0.60	
車道 39型	10111111111111111111111111111111111111	管呼び径	0.075	機械埋戻(改良土)	_	
配水管	設計条件	管外径	0.093	下層路盤	0.19	
DIP $\phi$ 75mm		掘削幅	0.60	上層路盤	0.15	
DP:0.9m				表層	0.05	
				L=	482.23	m
○ 舗装切断 482.23 × 2					=	964.46 m
○ 舗装版破砕 0.60 × 482.2	23				=	289.34 m <sup>2</sup>
○ As殼処分 289.34 ×	0.05				=	14.47 m <sup>*</sup>
〇 機械掘削 0.60 × 0.94	× 482.23				=	271.98 m <sup>*</sup>
○ 埋戻し(発生土) ( 0.60 × 0.	60 — 0.09	3 × 0.093 × 3	.14 × 0.25 )×	482.23	=	170.33 m <sup>†</sup>
○ 残土処分(発生土 271.98 — (		0.9 )			=	82.72 m <sup>*</sup>
○ 下層路盤工・上 0.60 × 482.2		層工			=	289.34 m <sup>2</sup>
1 # + @		管種・管径	$DIP\phi100mm$	機械掘削	0.97	
土工計算書②		舗装版厚	0.05	機械埋戻(発生土)	0.63	
車道 39型 配水管	設計条件	管呼び径	0.100	機械埋戻(改良土)	- 0.10	
DIP $\phi$ 100mm		管外径 掘削幅	0.118 0.65	下層路盤	0.19 0.15	
DP:0.9m		7/出行リ『田	0.03	表層	0.15	
				L=	73.22	m
○ 舗装切断 73.22 × 2					=	146.44 m
○ 舗装版破砕 0.65 × 73.2	2				=	47.59 m <sup>*</sup>
○ As殼処分 47.59 × (	0.05				=	2.38 m <sup>*</sup>
○ 機械掘削 0.65 × 0.97	× 73.22				=	46.17 m <sup>*</sup>
○ 埋戻し(発生土) ( 0.65 × 0.	63 — 0.11	8 × 0.118 × 3	.14 × 0.25 )×	73.22	=	29.18 m <sup>3</sup>
○ 残土処分(発生土 46.17 — (		0.9 )			=	13.75 m²
○ 下層路盤工・上 0.65 × 73.2		層工			=	47.59 m

		管種・管径	DIP φ 100mm	機械掘削	1.57	
土工計算書		舗装版厚	0.05	機械埋戻(発生土)	_ 1 22	
車道 39型 不断水バル		管呼び径 管外径	0.100 0.118	機械埋戻(改良土) 下層路盤	1.23 0.19	
DIP φ 100m		掘削幅	1.50	上層路盤	0.15	
DP:1.3m				表層	0.05	
				L=	2.00	m
○ 舗装切断 ( 1.50 +	2.0 )× 2				=	7.00 m
○ 舗装版破砕 1.50 × 2	.00				=	3.00 m
○ A s殼処分 3.00 ×	0.05				=	0.15 m³
○ 機械掘削 (( 1.50 × 1	.57 )—( 0.11	.8 × 0.118 × 3.	14 × 0.25 ))× 2	.00	=	4.69 m²
○ 埋戻し(改良 (( 1.50 × 1		8 × 0.118 × 3.	14 × 0.25 ))× 2	.00	=	3.67 m <sup>*</sup>
○ 残土処分(発	生土)				=	4.69 m³
○ 下層路盤工 1.50 ×	・上層路盤工・表 2.00	長層工			=	3.00 m
		管種・管径	VP φ 75mm	機械掘削	1.34	
土工計算書		舗装版厚	0.05	機械埋戻(発生土)	1.00	
車道 39型 既設撤去	設計条件	管呼び径 管外径	0.075 0.089	機械埋戻(改良土) 下層路盤	0.19	
VP <i>φ</i> 75mm		掘削幅	0.60	上層路盤	0.15	
DP:1.3m				表層	0.05	
			146.	.00 + 157.00 + 164.	00	
				L=	467.00	m
○ 舗装切断 467.00 ×	2				=	934.00 m
○ 舗装版破砕 0.60 × 4					=	280.20 m²
○ A s殼処分 280.20 ×	0.05				=	14.01 m³
○ 機械掘削 ( 0.60 × 1	.34 — 0.089	× 0.089 × 3.14	× 0.25 )× 467.	.00	=	372.56 m <sup>*</sup>
○ 埋戻し(発生 0.60 × 1	生) .00 × 467.00				=	280.20 m <sup>*</sup>
○ 残土処分(発 372.56 -	(全生土) ( 280.20 ÷	0.9 )			=	61.23 m <sup>*</sup>
○ 下層路盤工 0.60 × 4	・上層路盤工・表 167.00	層工			=	280.20 m

	管外径 掘削幅	0.100 0.114 0.60	機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.19 0.15 0.05	
			L=	72.00	m
				=	144.00 m
				=	43.20 m
05				=	2.16 m³
- 0.114 ×	0.114 × 3.14	× 0.25 )× 72.0	00	=	58.45 m <sup>*</sup>
72.00				=	44.50 m <sup>*</sup>
44.5 ÷ (	0.9 )			=	9.01 m³
路盤工・表層	I			=	43.20 m²
設計条件	管種・管径 舗装版厚 管呼び径 管外径 掘削幅	DIP φ 75mm 0.05 0.075 0.093 0.60	機械掘削 機械埋戻(発生土) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.94 0.60 	
			L=	20.00	m
				=	40.00 m
				=	12.00 m²
)5				=	0.60 m²
	× 0.093 × 3.	14 × 0.25 )× 2	20.00	=	7.06 m
				=	3.44 m²
路盤工・表層	I			=	12.00 m <sup>2</sup>
	20.00 ÷ C C 72.00 ÷ 72.00 ÷ C C 72.00 ÷ C C 72.00 in 72	- 0.114 × 0.114 × 3.14 - 72.00 - 44.5 ÷ 0.9 ) - 64.5 ÷ 0.9 ) - 64.5 ÷ 0.9 ) - 64.5 ÷ 0.9 ) - 64.5 ÷ 0.9 ) - 64.5 ÷ 0.9 ) - 64.5 ÷ 0.9 ) - 65.5 ÷ 62.6 in the state of the sta	- 0.114 × 0.114 × 3.14 × 0.25 )× 72.0  - 72.00  44.5 ÷ 0.9 )  路盤工・表層工    管種・管径	L	L

		管種・管径	DID / 400			
		日住 日 日	DIP φ 100mm	機械掘削	0.97	
土工計算書 ⑦		舗装版厚	0.05	機械埋戻(発生土)	0.63	
車道 39型	設計条件	管呼び径	0.100	機械埋戻(改良土)		
既設撤去	以日本日	管外径	0.118	下層路盤	0.19	
$DIP\phi100mm$		掘削幅	0.60	上層路盤	0.15	
DP:0.9m				表層	0.05	
				L=	3.50	m
○ 舗装切断 3.50 × 2	!				=	7.00 m
○ 舗装版破砕 0.60 × 3.5	50				=	2.10 m²
○ As殼処分 2.10 ×	0.05				=	0.11 m³
〇 機械掘削 0.60 × 0.97	× 3.50				=	2.04 m³
○ 埋戻し(発生土)			.14 × 0.25 )×	0.50	=	1.28 m
( 0.60 × 0	.63 — 0.118	3 × 0.118 × 3.	.14 × 0.25 )×	3.50		
○ 残土処分(発生:			.14 × 0.25 )×	3.50	=	0.62 m³
○ 残土処分(発生 <u>:</u>	±) ( 1.28 ÷		.14 × 0.25 )×	3.50	=	0.62 m² 2.10 m²
○ 残土処分(発生: 2.04 — ( ○ 上層路盤工	±) ( 1.28 ÷	0.9 )			=	
② 残土処分(発生: 2.04 — ( ② 上層路盤工	±) ( 1.28 ÷		HIVP φ 50mm 0.05	機械掘削 機械埋戻(発生砕石)		1
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤工         0.60 × 3.5         土工計算書 ⑧	±) ( 1.28 ÷	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li></ul>	HIVP <b>ø</b> 50mm 0.05	機械掘削 機械埋戻(発生砕石)	0.15	1
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤エ         0.60 × 3.5         土工計算書 ®         車道 39型	±) ( 1.28 ÷	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土)	0.15 0.15	1
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤エ         0.60 × 3.5         土工計算書®         車道 39型         塩ビ管布設	±) ( 1.28 ÷	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤	0.15 0.15 -	1
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤エ         0.60 × 3.5         土工計算書 ®         車道 39型         塩ビ管布設         HIVP Ø 50mm	±) ( 1.28 ÷	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤	0.15 0.15  	1
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤エ         0.60 × 3.5         土工計算書®         車道 39型         塩ビ管布設	±) ( 1.28 ÷	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤	0.15 0.15 -	1
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤エ         0.60 × 3.5         土工計算書 ⑧         車道 39型         塩ビ管布設         HIVP Ø 50mm	±) ( 1.28 ÷	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤	0.15 0.15  	1
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤工         0.60 × 3.5         土工計算書®         車道 39型         塩ビ管布設         HIVP Ø 50mm         深さ:0.2m	±) ( 1.28 ÷ 60 設計条件	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.15 0.15 	2.10 m <sup>*</sup>
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤工         0.60 × 3.5         土工計算書®         車道 39型         塩ビ管布設         HIVP Ø 50mm         深さ:0.2m	±) ( 1.28 ÷ 60 設計条件	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.15 0.15 	2.10 m
残土処分(発生:         2.04 - (         上層路盤エ         0.60 × 3.5         土工計算書 ⑧         車道 39型         塩ビ管布設         HIVP Ø 50mm         深さ:0.2m         部装切断         6.00 × 2	±) ( 1.28 ÷ 60 設計条件	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.15 0.15 	2.10 m <sup>*</sup>
残土処分(発生:       2.04 - (         2.04 - (       (         上層路盤工       0.60 × 3.5         土工計算書®       車道 39型 塩ピ管布設 HIVP φ 50mm 深さ:0.2m         () 舗装切断 6.00 × 2       6.00 × 6.0         () 舗装版破砕 0.30 × 6.0       6.0	±) ( 1.28 ÷ ( 1.28 ÷	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.15 0.15 	2.10 m²
残土処分(発生:       2.04 - (         2.04 - (       (         上層路盤工       0.60 × 3.5         土工計算書 ⑧       車道 39型         塩ビ管布設       HIVP Ø 50mm         深さ:0.2m       (         舗装切断       6.00 × 2         舗装版破砕	±) ( 1.28 ÷ ( 1.28 ÷ ( 1.28 ÷	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.15 0.15 	2.10 m <sup>*</sup>
残土処分(発生:       2.04 ー (         2.04 ー (       2.04 ー (         上層路盤工 (       0.60 × 3.5         土工計算書 (8)       車道 39型 塩ビ管布設 HIVP φ 50mm 深さ:0.2m         (2) 舗装切断 (       6.00 × 2         (3) 舗装版破砕 (       0.30 × 6.0         (4) A s 穀処分	±) ( 1.28 ÷ 60 設計条件 ( 1.28 ÷ 60 ( 2.20 ( 2.20 ( 3.20 ( 3	<ul><li>0.9 )</li><li>管種・管径</li><li>舗装版厚</li><li>管呼び径</li><li>管外径</li></ul>	HIVP φ 50mm 0.05 0.050 0.060	機械掘削 機械埋戻(発生砕石) 機械埋戻(改良土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.15 0.15 	2.10 m  m  12.00 m  1.80 m

		管種・管径	$HIVP\phi50mm$	機械掘削	0.15	
土工計算書 ⑨		舗装版厚	0.05	機械埋戻(発生土)	_	,
車道 39型	=九=1.夕 //+	管呼び径	0.050	機械埋戻(改良土)	_	,
塩ビ管撤去	設計条件	管外径	0.060	下層路盤	_	•
HIVP $\phi$ 50mm		掘削幅	0.30	上層路盤	0.15	
深さ:0.2m				表層	0.05	
					•	
				L=	3.00	m
						<u></u>
○ 舗装版破砕						
0.30 × 3.00	0				=	0.90 m²
○ As殼処分						
0.90 ×	0.05				=	0.05 m³
〇 機械掘削					<u> </u>	
0.30 × 0.15	× 3.00				=	0.14 m³
O 74   10 0 /70 / 1	`					0.1.1
○ 残土処分(発生土	=)				=	0.14 m³
	显于					0.00
○ 上層路盤工・表	/ / / / / / / / / / / / / / / / / / /				=	0.90 m³

### 配水管布設費

GX形 φ 100 · 200mm

,	100 - 20		置工			規格	数量	単位
管		布	設		エ	φ75	480.2	m
						φ 100	71.9	m
鋳	鉄	管	切	断	工	φ75	17	П
						φ 100	7	П
						直管 $\phi$ 75	119	П
						直管 φ 100	17	П
接			合		工	異形管 φ 75	9	П
						異形管 $\phi$ 100	8	П
						G リンク φ 75	22	П
						G リンク φ 100	7	П
仕	切	弁	設	置	エ	φ75	8	基
						φ 100	4	基
ね	じ	式 弁	筐 設	置	I	中型	13	基
消	火	栓	設	置	I	単口	3	基
	レジン:	コンクリー	ト製ボック	ス設置工		円形3号	3	基
フ	ラ	ン	ジ 継	手	エ	φ 75	6	
管	明	示	テー	プ	I	φ75	568.7	m
				•		φ 100	93.6	m
管	明	示	シ ー	٢	エ	φ75 · φ100	550.1	m
У	カ	ニカ	ル 継	: 手	I	管栓帽φ75(DIP用)	3	箇所
		_ //	, v /htr		<u></u>	管栓帽(DIP用)・異種管継手 φ 100	2	箇所

			設	置	エ					規格	数	量	単位
鋳	鉄	管	継	手	取	ζ	IJ	外	L	管栓帽 φ 75(DIP用)		3	箇所
										管栓帽 φ 100(DIP用)		1	箇所
										特押しφ75		3	箇所
既	設	管	継	手	取	ζ	Ŋ	外	L	G-Link <i>ф</i> 75		1	箇所
										G-Link φ 100		1	箇所
										DIP φ 75		8	
既		設	管		切		断	-	I	DIP φ 100		2	
										VP φ 100		2	
サ	ド	Jl	ý 5.	}	水	栓	<u> </u>	建	込	DIP φ 100- φ 50		1	箇所
コ			ア			取			付	φ 50		1	箇所
硬	質	塩	化	ビ	=	ル	管	布	設	φ 50		6	m
硬	質	塩	化	ビ	=	ル	管	撤	去	φ 50		3	m

### 配水管材料表

材料		直管(本)			曲管		FCDロン グベンド	継輪	両受	異種管	Z=	字管	=	.受	ē	受挿片落管	160	挿受持	†落管	F付T	字管	F短	管
種別	N	切管	計	11 1/4°	22 1/2°	45°	45°	孙丕平册	短管	継手 VC型	300H	450H	100*75	100*100	150-100	200-150	300-200	150-100	200-150	75*75	100*75	150	
GX																							
75	112	9	121					3	2		2									3		3	
GX																							
100	14	4	18			2		1	1	1		1	2										
	ステンレス製	FCD	ステンレス製	FCD	消火栓	排水弁	ソフト	ソフト				接合											
材料	補修弁		消火栓		筺	筺	仕切弁	仕切弁	仕切弁筐	座台	立上管	部品	ライナ	Gリンク	不断水バルブ	管栓帽 DIP用		表示 テープ	表示シート				
種別	75*200 H	75*200 H	単口	単口	500*690	500*690	両受	受挿			L=1m/本	異形管			,,,,,	ИП Ж			<i>y</i> 1				
GX																							
75	3		3		3		6	2	8	8	8	9	17	22		1		巻	m				
GX																							
100							2	2	5	5	5	8	6	7	1	1							
																		34	550.1				

# 洗管用材料一覧

材料名	規格	1	2	3	数量計	単位	数量計
10 14 4	が 1日	DIP <i>ф</i> 75	DIP <i>ф</i> 75	DIP $\phi$ 100	<u> </u>	+世	<u> </u>
消火栓アダプター	$\phi$ 65	(1)	1	1	2	個	( )は再利用
バルブボックス	PCV製 $\phi$ 200mm		2	2	4	個	
径違いエルボ	$\phi$ 65 × 50		1	1	2	個	
径違いソケット	$\phi$ 65 × 50	1			1		
HIバルブソケット	φ 50	(2)	4	4	8	個	( )は再利用
ボールバルブ	φ 50		1	1	2	個	
HIエルボ	φ 50	1	4	3	8	個	
HIソケット	φ 50		1	1	2	個	
HIベント45°	φ 50			1	1	個	
HIVP直管	φ 50	1	1	1	3	本	
サドル分水栓	C・A用 φ 100×50(防食フィルム付・密着コア付)			1	1	個	

### 配 水 管 材 料 調 書 DP0.9 482.233 m 掘削延長 GX形 $\phi$ 75mm 管布設延長 480.173 m 材 料 規 格 材料延長 数量 延 長 直 管 112 448.000 1.000 6.000 6 甲切管 1.220 1 1.220 0.000 1.400 1.400 凸付 1 凸付 2.600 1 2.600 2 凸付 3.500 7.000 凸付 1.780 1 1.780 1 乙切管 1.000 1.000 凸付 2.760 1 2.760 2.390 1 2.390 凸付 凸付 1.000 2 2.000 FCD継輪 G形 φ 75 0.190 3 0.570 0.020 2 0.040 FCD両受短管 G形 **φ** 75 2 FCD乙字管 $\phi$ 75 × H300 0.680 1.360 2 FCD二受T字管 ※材料はφ100mmで計上 φ 100×75 ※ φ 75部 0.120 0.240 0.440 3 1.320 FCDフランジ付T字管 GX形 φ75×75 FCDフランジ短管 φ75×150L (DP0.9用) 3 3 ステンレス製補修弁 $\phi 75 \times 200 L(\nu n^* -)$ ステンレス製地下式消火栓 単口 3 レジンコンクリート製下桝・鉄蓋(鉄蓋表示:消火栓) $\phi$ 500 × 690H 3 ソフトシール仕切弁 ※掘削延長のみ計上 両受 φ 75 0.180 6 1.080 ソフトシール仕切弁 ※**掘削延長のみ計上** 挿受**φ**75 0.490 2 0.980 仕切弁筺 H=510~690mm 8 中型 8 座台 接合部材 異形管 ф 75 9 17 // ライナ $\phi$ 75 0.029 0.493 22 11 Gリンクφ75

DIP用 φ 75

1

管栓帽

CVI	K 4 100			DP0.9 掘 削	延 長	73.2	224 m
GX	形 <b>φ</b> 100mm			管布設			884 m
	材	料	規格	材料延長	数量	延 :	
直管				4.000			6.000
				1.000			1.000
甲切管				1.780	2		3.560
				2.800	1		2.800
			凸付	1.130	+		1.130
乙切管			凸付	3.500			3.500
			凸付	1.000	1		1.000
FCD曲管	·		GX形 φ100 45°	0.420	2		0.840
FCD継車			G形 Ø 100	0.200			0.200
FCD両st			G形 Ø 100	0.020			0.020
異種管約	継手		VC型 φ 100		1		0.000
FCDZ=	字管		φ 100 × H450	0.780	1		0.780
	受T字管		φ 100 × 75	0.440			0.880
	シール仕切弁 ※掘削延		両受φ100	0.180			0.360
	シール仕切弁 <b>※掘削延</b>	長のみ計上	受挿 Ø 100	0.490			0.980
仕切弁管	<u> </u>		H=510~690mm		5		
座台 接合部標	**		中型 異形管 φ 100		5		
J文 디 마가	<i>"</i>		ライナ <b>φ</b> 100	0.029	+		0.174
	"		Gリンクφ100	0.020	7		0.2.
不断水/	ベルブ		VP用 φ 100		1		
管栓帽			DIP用 $\phi$ 100		1		
GX形	φ75mm L=4.0m/本		切管調書				
	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管(凸付)	残管	F i	切断
1	1.000			2.760		0.24	2
2	1.000			2.390		0.61	2
3	1.000			1.400		1.60	2
4	1.000		1.000	1.000		1.00	3
5	1.000			1.000		2.00	2
6	1.220			2.600		0.18	2
7	1.000			1.780		1.22	2
8				3.500		0.50	1
9				3.500		0.50	1
=1							17
計							17
GX形	φ100mm L=4.0m/本						T
	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管(凸付)	残 管		切断
1	1.000			2.800		0.200	2
2	1.780			1.130		1.090	
3	1.780			1.000		1.220	
4				3.500		0.500	1
計							7
ĒΙ							/

# 埋設シート算出表

管	径	GX φ 75mm	GX φ 100mm			計
管 布	設延長	480.173	71.884			
消火	栓 筐 数	3	0			
(控例	余延長)	0.664	0.664	0.664	0.664	
材	料 長	478.181	71.884	0	0	
設	計 値	478.2	71.9	0	0	550.1

# 埋設表示テープ算出表

管	í	径	φ75mm	φ 100mm	φ 150mm	GX φ 200mm	<u>=</u> +
直	7	管	112	14			
切	<i>;</i>	管	9	4			
材	料 :	長	568.7	93.6			662.3
1 本 a	あた	Ŋ	4.7	5.2	8.0	9.2	
武	計(	値	28.435	4.680	0		34

巻/ 20 m

既設管撤去調書

# 撤去管費

VP

工 種	規格	数量	単 位
撤去管吊上げ積込工	VP φ 75	467.0	m
1版云目印工() 慎处工	VP φ 100	72.0	m
撤去管切断工(1本3.4m)	VP φ 75	137.0	П
1版云目97例工(1本3.4111)	VP φ 100	21.0	П
撤去管運搬費	4t L=25km以下		口
撤去管処分費		4.8	m³

VP *ϕ* 75mm管撤去延長

164.0 + 157.0 + 146.0

= 467.0

m

VP *ϕ* 100mm管撤去延長

72.0

= 72.0

m

DIP

工  種	規格	数量	単 位
撤去管吊上げ積込工	DIP φ 75	20.0	m
	DIP φ 100	3.5	m
撤去管切断工(1本3.4m)	DIP φ 75	5	П
加五目9971二(1本3.4111)	DIP φ 100	1	П
撤去管運搬費	4t L=25km以下		口
撤去管処分費		0.3	t

DIP  $\phi$  75mm管撤去延長

7.0 + 4.5 + 5.5 + 3.0

= 20.0

m

 $\mathsf{DIP}\,\phi\,100$ mm管撤去延長

3.5

= 3.5

m

# 給水管

# 土工集計・総括表(給水管布設)

工種	種類	規模	単位		設舗装	数量	設計数量
舗装版切断	As	t= 5cm	m	421.20		421.20	421
舗装版破砕	As	t= 10cm以下	m²	126.36		126.36	126
殻 処 分	As	DT-4t L=5.3km	m³	6.32		6.32	6
I No.	土砂	機械 0.20BH	m³	107.41		107.41	107
掘削	土砂	人力	m³	0.45 × 0.60 ×	28 15	21.60	22
埋戻し(改良土)	土砂	機械 0.20BH	m³	32.85		32.85	33
III = 1 (3% (1 1 )	土砂	機械 0.20BH	m³	31.59		31.59	32
世戻し(発生土)   	土砂	人力	m³			21.60	22
残土処分(発生土)	土砂	DT-4 t L=6.8km	m³	72.31		72.31	72
下層路盤工	砕石	RC-40 t=19cm	m²	126.36		126.36	126
上層路盤工	砕石	RM-40 t=15cm	m²	126.36		126.36	126
表層工	As	再生密粒As t=5cm	m²	126.36		126.36	126

			配水管土コ	二計算		
<b>土工計算書 ⑥</b> 車道 39型 給水管 φ20~50 掘削深0.9	設計条件	管種・管径 舗装版厚 管呼び径 管外径 掘削幅	HIVP \$\psi 20~50 0.05 0.20~0.50 — 0.60	機械掘削 機械埋戻(改良土) 機械埋戻(発生土) 下層路盤 上層路盤 表層	0.85 0.26 0.25 0.19 0.15 0.05	
				L=	210.60	m
○ 舗装切断 210.60 × 2					=	421.20 m
○ 舗装版破砕 0.60 × 210.6	60				=	126.36 m <sup>2</sup>
○ As殼処分 126.36 ×	0.05				=	6.32 m³
○ 機械掘削 0.60 × 0.85	× 210.60				=	107.41 m
○ 埋戻し(改良土) 0.60 × 0.26					=	32.85 m³
○ 埋戻し(発生土) 0.60 × 0.25	× 210.60				=	31.59 m³
○ 残土処分(発生± 107.41 - (		0.9 )			=	72.31 m³
○ 下層路盤工・上 0.60 × 210.6		層工			=	126.36 m <sup>*</sup>

## 給水工事内容

	既設接続	乙止接続	乙止	SV	メーター	計
改良方法						
	22	7	19	2	15	65
				-	-	
	φ 13	φ 20	$\phi$ 25	φ 30		
布設延長						
	1.00	203.80	52.60	12.20		

<sup>※</sup>布設延長=HIVP(公・民)布設延長+フレキシブル継手延長

269.60

給水管手間集計表

<b>給水管手間</b> 設置 工	<del>乗回                                    </del>	数量	単位	設 置 工	規格	数量	単位
硬質塩化 ビニル管布設	φ 13 φ 20 φ 25 φ 30	1.00 203.80 52.60 12.20	m	止水栓取付	φ 20 φ 25 φ 30	28 7 2	箇所
サドル分水栓建込	DIP 75 φ 20 DIP 75 φ 25 DIP 75 φ 30 DIP 100 φ 20 DIP 100 φ 25	2 2 1	箇所	量水器取付	φ 13 φ 20	13	箇所
コア取付	φ 20 φ 25 φ 30	50 13 2	箇所	給水管洗管	φ 13 φ 20 φ 25	6 41 3	箇所
				埋設シート		269.6	m

### 給水管材料集計表

<b>給水官材料集計</b> 材料名	規格	数量	単位	材料名	規格	数量	単位
17111	7,318	//· <b>T</b>	4m/本	77.1.	//316	<i>77</i> • =	, 1—4
	φ 13	1	1.0		φ 13	2	
			4m/本			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
	φ 20	45	178.8	HIエルボ	φ 20	144	ケ
			4m/本	, ,			ŕ
H I V P	φ 25	12	46.1		φ 25	26	
	φ 30	3	4m/本 10.6		φ 30	4	
	φσσ	J	4m/本		Ψ 50	1	
					φ 20	50	
			4m/本	HIキャップ			ケ
				1119 777	φ 25	13	,
	$DIP \phi 75 \times 20$	48	-		φ 30	2	
	DIP φ 75×25	12			φ 25× φ 13	1	
	Δη φτον 20	12			Ψ20 / Ψ10	1	
11 18 2 1/ 1. IA	DIP $\phi$ 75×30	2	· }_	HI径違チーズ		0	ケ
サドル分水栓			ケ				
	DIP $\phi$ 100×20	2					
	DIP $\phi$ 100×25	1	-		$\phi 20 \times \phi 13$	1	
					$\phi$ 25 $\times$ $\phi$ 20	1	
			0.5m/本	HI径違ソケット	φ 23 × φ 20	1	ケ
	φ 20	50	0.0111/7/			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
	,		0.5m/本				
	φ 25	13					
フレキ管			0.8m/本				
	φ 30	2		乙止水栓	φ 20	28	ケ
			0.8m/本		φ 25	7	
			0.8m/本		φ 25	7	
			0.0111/7/		φ 30	2	
				青銅製仕切弁	,		ケ
	φ 13	1					
	φ 20	97	-		φ 20	28	
	1 O.C.	1 0			1 OF	7	
HIソケット	φ 25	19	ケ		φ 25	7	
1117777	φ 30	3		乙止水栓筐		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	ケ
	Ψ 50		†				
						)	

### 給水管材料集計表

材料名	規格	****************					21/ /
	/9u1H	数量	単位	材料名	規格	数量	単位
	公道用			埋設シート	269.6	m	
S V 筐	私道用		ケ				
	敷地用	2					
R C 座 台	中型		ケ			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
	φ 13	2				,	
	φ 20	26					
ガイドナット付 メ ー タ ー ユ ニ オ ン			ケ				
ユニオン						,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
	φ 13	1					
	φ 20	13				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
丙 止 水 栓			ケ			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
71 五 水 住							
	φ 13	1					
	φ 20	13				,	
メーターボックス			ケ				
7. 7. 41777						,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	

### 給水管口径別材料表

i		JM HIVP(道路) HIVP(民) HIVF																																				
名称	改良方法	М	HIVP	(道路)	HIVP	(民)	HIV	P(全体)	サドル分水	栓	フレキシフ゛ル	継手	ソケッ	/	曲管45°	エル	ボ90°	キャ	ップ	径違升	-ス <sup>*</sup>	径違い	<i>!</i> ケット	乙止	水栓	青銅製	士切弁	2	乙筺(P	VC製)		SV筐		メーターコ	ユニオン	丙止水档	全 メ-	ーターホ゛ックス
図面上名称	0人区/J/A	径	口径	m 🗆	径	m	口径	m	本管×給水	個数	口径	個数	口径	個数 口	1径 個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	×口径	個数	口径	個数	口径	個数		口径	個数		口径	個数	口径	個数	口径 個	数口	1径 個数
1	既設	20	20	3.3			20	3.3	φ75×φ20	1	20	1	20	1				20	1																			
2	乙止	20	20	4.3 2	20	1.0	20	5.3	φ75×φ20	1	20	1	20	2		20	2	20	1					20	1				20	1			$\vdash$					
3	SV	13	30	4.3 3			30	5.3	φ75×φ30	1	30	1	30	1		30	2	30	1							30	1				敷地	30	1		$\dashv$			
4	乙接続	20	20	4.3 2			20	5.3	φ75×φ20	1	20	1	20	1		20	2	20	1														H			+		
5	乙接続	20	20	4.3 2			20	5.3	φ75×φ20	1	20	1	20	1		20	2	20	1														H			+		
6	既設		20	3.3			20	3.3		1	20	1	20	1				20	1						<del>-  </del>										$\overline{}$			
7	既設	20	20	3.3			20	3.3	φ75×φ20	1	20	1	20	1				20	1						$\dashv$													
8	乙接続	20	25	4.3 2	25	1.0	25	5.3	φ75×φ25	1	25	1	25	1		25	2	25	1														H			+		
9	乙接続	25	25	4.3 2		1.0		5.3	φ75×φ25	1	25	1	25	1		25	2	25	1														H			+		
10	既設	20	20	3.3			20	3.3	φ75×φ20	1	20	1	20	1				20	1														$\vdash$		$\rightarrow$			
11	既設	20	20	3.3			20	3.3	φ75×φ20	1	20	1	20	1				20	1						_								H		$\dashv$			
12	既設	13	25	3.3			25	3.3	φ75×φ25		25	1	25	1			H	25	1				-		$\dashv$			-					H		$\dashv$			
13	乙止	20	20	1.5 2	0.	1.0		2.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2		20	2	20	1				-	20	1			-	20	1			H		-			
14	既設	20	20	1.0		2.0	20	1.0	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1					$\vdash$	20	1						-			_					┢		$\dashv$			
15	既設	20	20	1.0			20	1.0	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1						20	1														<del>                                     </del>		$\rightarrow$			
16	既設	20	20	1.0			20	1.0	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1						20	1				-		-								一		$\rightarrow$	$\blacksquare$	+	$\blacksquare$
17	既設	20	20	1.0			20	1.0	$\phi$ 75 × $\phi$ 20		20	1						20	1														$\vdash$		$\rightarrow$		+	
18	メーター	20	20	1.5 2	0.	2.0		3.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	4		20	8	20	1					20	1				20	1			$\vdash$	20	2	20 1	1 2	20 1
19	乙止	20	20	1.5 2		1.0		2.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2		20	2	20	1					20	1				20	1			$\vdash$	20		20 1		0 1
20	乙止	20	20	1.5 2			20	2.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2		20	2	20	1					20	1				20	1			$\vdash$					
21	乙止	13	25	1.5 2	_		25	2.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 25		25	1	25	2		25	2	25	1				_	25	1			-	25	1	<u> </u>		H		$\dashv$		+	
22	乙止	20	20	4.3 2			20	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2		20	2	20	1				-	20	1			-	20	1			-		$\dashv$		+	
23	乙止	20	20	4.3 2			20	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2		20	2	20	1				-	20	1			-	20	1			-		$\dashv$		+	
24	乙接続	20	20	4.3 2			20	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	1		20	2	20	1				-	20				-	20				$\vdash$		$\dashv$			
25	乙接続	20	20	4.3 2			20	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	1		20	2	20	1				-		$\dashv$			-					$\vdash$		$\dashv$			
26	既設		20	3.3	.0	1.0	20	3.3		1	20	1	20	1		20		20	1									-					<del>                                     </del>		$\rightarrow$	_	+	
27	乙接続	20	20	4.3 2	10	1.0		5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	1		20	2	20	1				-		$\dashv$								$\vdash$		$\dashv$		+	
28	乙止	20		4.3 2			20	5.3		1	20	1	20	2		20		20	1				-	20	1			-	20	1			$\vdash$		$\dashv$			
29	既設	20	20	3.3 4.		1.0	20	3.3		1	20	1	20	1		20		20	1				-	20	1			+	20	1			$\vdash \vdash$		$\dashv$			
30	メーター	25	25	4.3 2		3.0	25	7.3			25	1	25	4		25	8	25	1	25×13	1		-	25	2			-	25	2			$\vdash \vdash$	25	2	25 1	1 2	25 1
31	既設	20	25	3.3	.5	5.0	25	3.3			25	1	25	1		23		25	1	23713	1		-	23	۷				23				₩	23	-	23		1
32	メーター	20	25	1.5 2	5	2.0	25	3.5	<u> </u>		25	1	25	2		25	6	25	1			25×20	1	25	1			-	25	1			$\vdash \vdash$		$\dashv$			
32	~ · × -	20	20	1.0 2	.5	2.0	25	3.5	Ψ100 ^ Ψ25	1	20	1	20	1		20	2	25	1			25 ^ 20	1	23	1				23	1			<del>                                     </del>	20	2	20 1		20 1
33	メーター	20	20	4.3 2	10	2.0	20	6.3	φ 100 × φ 20	1	20	1	20	4		20	8	20	1					20	1				20	1			₩	20		20 1		20 1
33			20	3.3	.0	2.0						1	20	1		20	°	20	1					20	1				20	1			<del>                                     </del>	20		20		0 1
35	既設既設		25	1.0			20 25	3.3			20 25	1	20	1			$\vdash \vdash \mid$	25	1						-								<del>                                     </del>		_			
		25		1.5 2	10	1.0	20	1.0				1	20	2		20	2	20	1					20	1				20	1			₩		$\dashv$	$\blacksquare$	+	
36	乙止		20					2.5			20	1		2			2		1						1			-		1					$\dashv$		_	
37	乙止	20	20				20	2.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20		20	1	20	2		20	2	20	1					20	1				20	1			₩		$\dashv$			
38	乙止	20	20	1.5 2			20	2.5			20	1	20	2		20	2	20	1					20	1			_	20	1			<u>                                     </u>	00		20		20 1
39	メーター	20	20	1.5 2	.U	2.0	20	3.5	φ75×φ20		20	1	20	4		20	8	20	1					20	1				20	1			<u>                                     </u>	20	2	20 1	. 2	20 1
40	既設	20	20	1.0	10	2.0	20	1.0	φ75×φ20		20	1	00					20	1					00	_			_	00	4			<u> </u>	00	_	00	<u></u>	20 1
41	メーター	20	20	1.5 2	:0	2.0	20	3.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	4		20	8	20	1					20	1				20	1				20	2	20 1	. 2	20 1

42	乙止	13	25	1.5	25	1.0	25	2.5	φ 75 × φ 25	1	25	1	25	2			25	2	25	1					25	1			25	1									
43	既設	13	25	1.0			25	1.0	φ 75 × φ 25	1	25	1							25	1																			
44	メーター	20	20	1.5	20	2.0	20	3.5	φ 75 × φ 20	1	20	1	20	4			20	8	20	1					20	1			20	1				20	2	20	1	20	1
45	メーター	13	20	1.5	20	1.0	20	2.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2			20	6	20	1			20×13	1	20	1			20	1									
					13	1.0	13	1.0					13	1			13	2																13	2	13	1	13	1
46	メーター	20	20	1.5	20	2.0	20	3.5	φ75×φ20	1	20	1	20	4			20	8	20	1					20	1			20	1				20	2	20	1	20	1
47	メーター	20	20	1.5	20	2.0	20	3.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	4			20	8	20	1					20	1			20	1				20	2	20	1	20	1
48	既設	20	20	1.0			20	1.0	φ75×φ20	1	20	1							20	1																			
49	乙止	20	20	1.5	20	1.0	20	2.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2			20	2	20	1					20	1			20	1									
50	既設	20	20	3.3			20	3.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	1					20	1																			
51	乙止	20	25	1.5	25	1.0	25	2.5	φ 75 × φ 25	1	25	1	25	2			25	2	25	1					25	1			25	1									
52	既設	20	20	3.3			20	3.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	1					20	1																			
53	メーター	20	20	4.3	20	2.0	20	6.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	4			20	8	20	1					20	1			20	1				20	2	20	1	20	1
54	乙止	20	25	4.3	25	1.0	25	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 25	1	25	1	25	2			25	2	25	1					25	1			25	1									
55	乙止	20	20	4.3	20	1.0	20	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2			20	2	20	1					20	1			20	1									
56	既設	20	20	3.3			20	3.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	1					20	1																			
57	SV	13	30	4.3	30	1.0	30	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 30	1	30	1	30	2			30	2	30	1							30	1			敷地	30	1						
58	乙止	20	20	4.3	20	1.0	20	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2			20	2	20	1					20	1			20	1									
59	メーター	20	20	4.3	20	2.0	20	6.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	4			20	8	20	1					20	1			20	1				20	2	20	1	20	1
60	乙止	20	20	4.3	20	1.0	20	5.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2			20	2	20	1					20	1			20	1									
61	メーター	20	20	1.5	20	2.0	20	3.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	4			20	8	20	1					20	1			20	1				20	2	20	1	20	1
62	メーター	20	20	1.5	20	2.0	20	3.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	4			20	8	20	1					20	1			20	1				20	2	20	1	20	1
63	乙止	20	20	1.5	20	1.0	20	2.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	2			20	2	20	1					20	1			20	1									
64	メーター	20	20	1.5	20	2.0	20	3.5	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	1	20	1	20	4			20	8	20	1					20	1			20	1				20	2	20	1	20	1
65	既設	13	25	3.3			25	3.3	$\phi$ 75 × $\phi$ 25	1	25	1	25	1					25	1																			
名称	改良方法	M	HIVE	P(道路)	HI	VP(民)	HIV	P(全体)	サドル分水	栓	フレキシブ゛ル	継手	ソケ		曲管		エルホ		キャ		径違チ-	-ス <sup>*</sup>	径違い		乙止		青銅製			PVC製)		SV筺			・ユニオン	丙止力		メーターホ゜	
図面上名称	7,57,57	径	口径	m	口径	m	口径		本管×給水	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径		口径	個数	×口径	個数	口径		口径	個数	口径	個数		口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数
計				177.5		59.0		236.5		65		65		120				176		65		1		2		35		2		35			2		30		15		15

### 給水管口径別材料一覧

和小百口圧			HIVE	P(道路)	HIV	/P(民)	HIV	′P(全体)	サドル分水	栓	フレキシフ゛ル	継手	ソケ	ット	曲管	45°	エルオ	₹90°	キャ	ップ	チー	ズ	径違い	ノケット	乙止	水栓	青銅製	仕切弁	乙筺	(PVC	製)		SV筐		メーターコ	ユニオン	丙止力	k栓	メーターホ	ックス
			口径	m	口径	m	口径	m	本管×給水	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	×口径	個数	口径	個数	口径	個数	I	口径	個数		口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数
HIVP車道	177.5	m			13	1.0	13	1.0	$\phi$ 75 × $\phi$ 20	48			13	1			13	2					20×13	1											13	2	13	1	13	1
フレキシブル継手	33.1	m	20	133.8	20	45.0	20	178.8	φ75×φ25	12	20	50	20	97			20	144	20	50	25×13	1	25×20	1	20	28				20	28				20	26	20	13	20	13
車道土工延長	210.6	m	25	35.1	25	11.0	25	46.1	$\phi$ 75 × $\phi$ 30	2	25	13	25	19			25	26	25	13					25	7				25	7									
既設	22	箇所	30	8.6	30	2.0	30	10.6	φ 100 × φ 20	2	30	2	30	3			30	4	30	2							30	2				敷地	30	2						
乙接続	7	箇所							φ 100 × φ 25	1																														
乙止	19	箇所																																						
SV	2	箇所																																						
メーター	15	箇所																																						
	13	2																																$\Box$						
メーター	20	13																																$\Box$						
																																		$\Box$						
計			計	177.5	計	59.0	計	236.5	計	65	計	65	計	120			計	176	計	65			計	2	計	35	計	2		計	35		計	2	計	28	計	14	計	14
給 13	6	箇所																																						
水 20	41	箇所																																$\Box$						
管 25	3	箇所																																						
管		箇所																																						
工計	50	箇所																																						

### アスファルト切断濁水算出調書

舗装切断厚	濁水処理量 (㎡/100m)	切断延長 (m)	濁水量 (㎡)	備考
3cm	0.078			
4cm	0.104			
5cm	0.130	2676.10	3.4789	
6cm	0.152			
7cm	0.174			
10cm	0.240			
15cm	0.350			
19cm	0.438			
	計	2676.10	3.4789	
	改め		3.48	

# 土留集計表

No.	土留材	規格	施工箇所数	施工延長(m)	矢板賃料(円)	支保材賃料(円)	賃料合計(円)	重量(t)	備考
1	アルミ矢板土留	H=2.0	1	2.0				0.196	
計								0.196	

日進量:2箇所/日

使用矢板材形状

矢板材	W=0.333m H=2.00m t=0.04m
腹起し材	W=0.115m H=2.00m t=0.08m
切梁材	L= 1.260 m