

# 土工数量計算書 (配水管)

昼夜別集計



土工数量集計表									
夜間			①	②-1	②	③	⑦	合計	改め
			配水管	試掘	不断水バルブ	撤去	舗装復旧		
			DIPφ150 DP=1.3m	DIPφ150 DP=1.3m	DIPφ150 DP=1.3m	VPφ75 DP=1.2m	t=26cm		
			車道 110 型	車道 110 型	車道 110 型	車道 110 型	車道 110 型		
舗装版切断工	t=26cm	m	3.7	8.8		39.4		51.9	52
舗装版取壊工 0.20BH	t=30cm以下	m <sup>2</sup>	1.6	4.8		26.6		33.0	33
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m <sup>2</sup>			4.8		52.6	57.4	57
機械掘削工	0.20BH	m <sup>3</sup>	1.9	9.1	11.0	29.8	10.0	61.8	62
埋戻工(改良土)	0.20BH	m <sup>3</sup>	0.5	5.0	6.0	7.7		19.2	19
残土処分工	発生土	m <sup>3</sup>	1.9	9.1	11.0	29.8	10.0	61.8	昼施工
残土処分工	AS	m <sup>3</sup>	0.4	1.2	0.3	6.9	3.7	12.5	13
下層路盤工	再生切込碎石 t=44cm	m <sup>2</sup>	1.6	4.8	4.8	26.6		37.8	38
上層路盤工	再生粒調碎石 t=59cm	m <sup>2</sup>	1.6	4.8	4.8	26.6		37.8	38
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=7cm PK3	m <sup>2</sup>	1.6	4.8	4.8	26.6		37.8	38
舗装復旧 表層工(車道)	改質Ⅱ型アスコン t=5cm PK4	m <sup>2</sup>					48.5	48.5	49
舗装復旧 基層工(車道)	改質Ⅱ型アスコン t=7cm PK4	m <sup>2</sup>					48.5	48.5	49
舗装復旧 基層工(車道)	改質Ⅱ型アスコン t=7cm PK4	m <sup>2</sup>					52.6	52.6	53
舗装復旧 基層工(車道)	改質Ⅱ型アスコン t=7cm PK3	m <sup>2</sup>					52.6	52.6	53
舗装復旧 表層工(車道)	排水性アスコン t=10cm(2層5cm)	m <sup>2</sup>					4.1	4.1	4



土工計算書 夜間  
 車道 110型 (国道)  
 配水管

DIP φ 150mm DP=1.3m

①

計算条件	管種・管径	DIP φ 150		機械掘削	1.21	m	
	舗装版厚	0.26	m	機械埋戻	0.37	m	改良土
	管呼び径	0.150	m	路盤	0.44	m	下層路盤
	管外径	0.169	m	路盤	0.59	m	上層路盤
	掘削幅	0.70	m	AS	0.07	m	
掘削延長	2.29					2.29 m	
舗装版切断工 t=29cm	2.29	×	1	+	0.70	×	2 = 3.7 m
舗装版取壊工 As t=30cm以下	2.29	×	0.70				= 1.6 m <sup>2</sup>
機械掘削工	2.29	×	0.70	×	1.21	= 1.9 m <sup>3</sup>	
埋戻工 (改良土)	( 0.70 × 0.37 - 0.169 × 2 ) × π ÷ 4 ) × 2.29					= 0.5 m <sup>3</sup>	
残土処分工(発生土)	1.9	-	発生土	÷	0.9	= 1.9 m <sup>3</sup>	
残土処分工(AS)	1.6	×	0.26				= 0.4 m <sup>3</sup>
下層路盤工 再生切込碎石 t=44cm RC-40	2.29	×	0.70				= 1.6 m <sup>2</sup>
上層路盤工 再生粒調碎石 t=59cm RM-40	2.29	×	0.70				= 1.6 m <sup>2</sup>
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	2.29	×	0.70				= 1.6 m <sup>2</sup>

土工計算書 夜間  
 車道 110型 (国道)  
 試掘

DIP φ 150mm DP=2.00m  
 不排水バルブ箇所(2箇所)

②

計算条件	管種・管径	DIP φ 150		機械掘削	1.91	m	
	舗装版厚	0.26	m	機械埋戻	1.07	m	改良土
	管呼び径	0.150	m	路盤	0.44	m	下層路盤
	管外径	0.169	m	路盤	0.59	m	上層路盤
	掘削幅	1.20	m	AS	0.07	m	
掘削延長	4.00					4.00 m	
舗装版切断工 t=29cm	4.00	×	1	+	1.20	×	4 = 8.8 m
舗装版取壊工 As t=30cm以下	4.00	×	1.20				= 4.8 m <sup>2</sup>
機械掘削工	( 1.20 × 1.91 - 0.169 <sup>2</sup> )					×	4.00 = 9.1 m <sup>3</sup>
		×	π	÷ 4 )			
埋戻工 (改良土)	( 1.20 × 1.07 - 0.169 <sup>2</sup> )					×	4.00 = 5.0 m <sup>3</sup>
		×	π	÷ 4 )			
残土処分工(発生土)	9.1	-	発生土	÷	0.9	= 9.1 m <sup>3</sup>	
残土処分工(AS)	4.8	×	0.26				= 1.2 m <sup>3</sup>
下層路盤工 再生切込碎石 t=44cm RC-40	4.00	×	1.20				= 4.8 m <sup>2</sup>
上層路盤工 再生粒調碎石 t=59cm RM-40	4.00	×	1.20				= 4.8 m <sup>2</sup>
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	4.00	×	1.20				= 4.8 m <sup>2</sup>

土工計算書 夜間  
 車道 110型 (国道)  
 不断水バルブ 2箇所  
 DIP φ 150mm DP=2.00m

②

計算条件	管種・管径	DIP φ 150		機械掘削	2.30	m	
	舗装版厚	0.07	m	機械埋戻	1.27	m	改良土
	管呼び径	0.150	m	路盤	0.44	m	下層路盤
	管外径	0.169	m	路盤	0.59	m	上層路盤
	掘削幅	1.20	m	AS	0.07	m	
掘削延長	4.00						4.00 m
舗装版切断工 t=29cm						=	m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	4.00	×	1.20			=	4.8 m <sup>2</sup>
機械掘削工	$( 1.20 \times 2.30 - 0.169 \times 2 )$ $\times \pi \div 4 ) \times 4.00$					=	11.0 m <sup>3</sup>
埋戻工 (改良土)	$( 1.20 \times 1.27 - 0.169 \times 2 )$ $\times \pi \div 4 ) \times 4.00$					=	6.0 m <sup>3</sup>
残土処分工(発生土)	11.0	-	発生土			÷	0.9 = 11.0 m <sup>3</sup>
残土処分工(AS)	4.8	×	0.07			=	0.3 m <sup>3</sup>
下層路盤工 再生切込碎石 t=44cm RC-40	4.00	×	1.20			=	4.8 m <sup>2</sup>
上層路盤工 再生粒調碎石 t=59cm RM-40	4.00	×	1.20			=	4.8 m <sup>2</sup>
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	4.00	×	1.20			=	4.8 m <sup>2</sup>

土工計算書 夜間  
 車道 110型 (国道)  
 既設管撤去  
 VP φ 75mm DP=1.3m

③

計算条件	管種・管径	VP φ 75	機械掘削	1.13	m	
	舗装版厚	0.26 m	機械埋戻	0.29	m	粒状改良土
	管呼び径	0.075 m	路盤	0.44	m	下層路盤
	管外径	0.089 m	路盤	0.59	m	上層路盤
	掘削幅	0.70 m	AS	0.07	m	
掘削延長	38.00					38.00 m
舗装版切断工 t=29cm	38.00 × 1 + 0.7 × 2 =					39.4 m
舗装版取壊工 As t=30cm以下	38.00 × 0.70 =					26.6 m <sup>2</sup>
機械掘削工	( 0.70 × 1.13 - 0.089 × 2 ) × π ÷ 4 ) × 38.00 =					29.8 m <sup>3</sup>
埋戻工 (改良土)	( 0.70 × 0.29 - 0.000 × 2 ) × π ÷ 4 ) × 38.00 =					7.7 m <sup>3</sup>
残土処分工(発生土)	29.8 - 発生土 0.0 ÷ 0.9 =					29.8 m <sup>3</sup>
残土処分工(AS)	26.6 × 0.26 =					6.9 m <sup>3</sup>
下層路盤工 再生切込碎石 t=44cm RC-40	38.00 × 0.70 =					26.6 m <sup>2</sup>
上層路盤工 再生粒調碎石 t=59cm RM-40	38.00 × 0.70 =					26.6 m <sup>2</sup>
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	38.00 × 0.70 =					26.6 m <sup>2</sup>

土工計算書 昼間

車道 39型 (市道)

配水管

VP φ 75mm DP=1.20m

不断水バルブ

④

計算条件	管種・管径	VP φ 75	機械掘削	1.43	m	
	舗装版厚	0.00 m	機械埋戻	1.04	m	改良土
	管呼び径	0.075 m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.094 m	路盤	0.20	m	上層路盤
	掘削幅	1.00 m	AS	0.00	m	
掘削延長	1.50				=	1.50 m
舗装版切断工 t=5cm					=	m
舗装版取壊工 As t=10cm以下					=	m <sup>2</sup>
機械掘削工	1.50	×	1.00	×	1.43	= 2.1 m <sup>3</sup>
埋戻工 (改良土)	( 1.00 × 1.04 - 0.094 × π ÷ 4 ) × 1.50				=	1.5 m <sup>3</sup>
残土処分工(発生土)	2.1	-	発生土 0.0	÷	0.9	= 2.1 m <sup>3</sup>
残土処分工(AS)					=	m <sup>3</sup>
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	1.50	×	1.00		=	1.5 m <sup>2</sup>
上層路盤工 再生粒調碎石 t=20cm RM-40	1.50	×	1.00		=	1.5 m <sup>2</sup>

土工計算書 昼間

車道 39型 (市道)

配水管

VP φ 75mm DP=1.2m

管栓帽+分水+SV+消アダ

⑤

計算条件	管種・管径	VP φ 75	機械掘削	1.43	m	
	舗装版厚	0.00 m	機械埋戻	1.04	m	改良土
	管呼び径	0.075 m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.089 m	路盤	0.20	m	上層路盤
	掘削幅	0.60 m	AS	0.00	m	
掘削延長	2.50 (栓帽)1.00+(分水+SV+消アダ)1.50					2.50 m
舗装版切断工 t=5cm						= m
舗装版取壊工 As t=10cm以下						= m <sup>2</sup>
機械掘削工	$\left( 0.60 \times 1.43 - 0.089 \times 2 \right) \times \pi \div 4 \times 2.50 = 2.1 \text{ m}^3$					
埋戻工 (改良土)	$\left( 0.60 \times 1.04 - 0.089 \times 2 \right) \times \pi \div 4 \times 2.50 = 1.5 \text{ m}^3$					
残土処分工(発生土)	$2.1 - \frac{\text{発生土}}{0.9} = 2.1 \text{ m}^3$					
残土処分工(AS)	= m <sup>3</sup>					
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	2.50 × 0.60 = 1.5 m <sup>2</sup>					
上層路盤工 再生粒調碎石 t=20cm RM-40	2.50 × 0.60 = 1.5 m <sup>2</sup>					

土工計算書 昼間

車道 39型 (市道)

既設管撤去

VP φ 75mm DP=1.2m

⑥

計算条件	管種・管径	VP φ 75	機械掘削	1.29	m	
	舗装版厚	0.00	m	機械埋戻	0.90	m 発生土
	管呼び径	0.075	m	路盤	0.19	m 下層路盤
	管外径	0.089	m	路盤	0.20	m 上層路盤
	掘削幅	0.60	m	AS	0.00	m
掘削延長	10.00					10.00 m
舗装版切断工 t=15cm						= m
舗装版取壊工 As t=15cm以下						= m <sup>2</sup>
機械掘削工	$\left( 0.60 \times 1.29 - 0.089 \right)^2 \times \pi \div 4 \times 10.00$					= 7.7 m <sup>3</sup>
埋戻工 (発生土)	$\left( 0.60 \times 0.90 - 0.000 \right)^2 \times \pi \div 4 \times 10.00$					= 5.4 m <sup>3</sup>
残土処分工(発生土)	$7.7 - 5.4 \div 0.9$					= 1.7 m <sup>3</sup>
残土処分工(AS)						= m <sup>3</sup>
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	10.00 × 0.60					= 6.0 m <sup>2</sup>
上層路盤工 再生粒調碎石 t=20cm RM-40	10.00 × 0.60					= 6.0 m <sup>2</sup>

土工計算書 夜間  
車道 110型 (国道)

舗装復旧

改質Ⅱ型アスコン 26cm

排水性アスコン 10cm

⑦

計算条件	管種・管径		機械掘削	0.19	m	
	舗装版厚	0.07	m	機械埋戻		m
	管呼び径		m	路盤	m	下層路盤
	管外径		m	路盤	m	上層路盤
	掘削幅	0.70	m	AS	0.26	m
掘削延長						m
舗装版切断工						m
舗装版取壊工 As t=7cm	2.29 × 0.70 4.00 × 1.20 38.00 × 0.70 32.60 × 0.60	(DIP布設) (不断水バルブ) (VP撤去) (給水取出し)	+		=	52.6 m <sup>2</sup>
機械掘削工	52.60 × 0.19				=	10.0 m <sup>3</sup>
埋戻工 (改良土)						m <sup>3</sup>
残土処分工(発生土)	10.0 - 0.0	発生土	÷	0.9	=	10.0 m <sup>3</sup>
残土処分工(AS)	52.6 × 0.07				=	3.7 m <sup>3</sup>
表層工 改質Ⅱ型アスコン t=5cm PK-4	52.60 - 4.10				=	48.5 m <sup>2</sup>
基層工 改質Ⅱ型アスコン t=7cm PK-4	52.60 - 4.10				=	48.5 m <sup>2</sup>
基層工 改質Ⅱ型アスコン t=7cm PK-4	52.60				=	52.6 m <sup>2</sup>
基層工 改質Ⅱ型アスコン t=7cm PK-3	52.60				=	52.6 m <sup>2</sup>
表層工 排水性アスコン t=10cm	<b>【2.29+4+38-8+4.8】</b> 41.09 × 0.10	幅			=	4.1 m <sup>2</sup>
		(撤去横断部8.0mを除き、取出し0.6×8か所を入れる)				

# 配水管布設費



# 材 料 調 書 (配水管)

## 配水管材料表

種別	直管			曲管			両受曲管			乙字管		二受T字管		F付T字管		フランジ短管	補修弁	補修弁 75×200 計	ステンレス 製 補修弁 75×200	ステンレス 製 補修弁 75×200 計	消火栓 単口	消火栓 単口 計	ステンレス 製 消火栓 単口	ステンレス 製 消火栓 単口 計	
	N	切管	計	11 1/4°	22 1/2°	45°	11 1/4°	22 1/2°	45°	H300	H450	φ75× φ75	φ100× φ75	φ75× φ75	φ100× φ75	75*150	75*200		75*200	75*200 計	単口	単口 計	単口	単口 計	
DIP φ150 DP=1.3m		1	1																						
VP φ75 DP=1.2m																									
計		1	1																						
種別	消火栓筐	消火栓筐 計	排水弁筐	排水弁筐 計	継輪	両受短管	帽	短管1号	ソフトシール仕切弁		弁筐・座台 計	接合部品 異形管	ライナ	Pリンク	Gリンク	同軸抜き押 輪 (A形バックヤ)	管栓帽		不断水バルブ		管明示 テープ	埋設 シート	分水・SV・ 消アダ		
	500×690		500×690						受挿し	両受							DIP用	VP用	DIP φ150	VP φ75					
DIP φ150 DP=1.3m					1					1	3	1			3	1				2					
VP φ75 DP=1.2m											1								4		1	1卷	2.1	1組	
計					1					1	4	1			3	1			4	2	1				
管種・口径	管布設工	切断工	直管	異形管	Pリンク	Gリンク	仕切弁 設置	ねじ式弁筐 設置	消火栓 設置	排水弁 設置	フランジ 継手 φ75	フランジ 継手 計	レジンコンクリート 製ボックス設置	メカニカル 継手 普通	メカニカル 継手 特殊	不断水 バルブ 設置工 DIP φ150	不断水 バルブ 設置工 VP φ75	管明示 テープ工	管明示 シート工	既設継手 取外し	既設管切断		分水・SV・ 消アダ 設置		
							機械	A形、1号	機械	機械							普通			VP	DIP				
DIP φ150 DP=1.3m	2.070	2		1		3	1								1					6					
VP φ75 DP=1.2m								4							4	2	1		8.0	2.1				1組	
計	2.07	2		1		3	1							5				8.0		6					

# 土工数量計算書（給水管）

土工数量集計表						
			①		合計	改め
			給水管			
			φ 50～φ 20			
			車道 110型			
舗装版切断工	t=29cm	m	72.0		72.0	72
舗装版取壊工 0.20BH	t=30cm以下	m <sup>2</sup>	21.4		21.4	21
機械掘削工	0.20BH	m <sup>3</sup>	20.8		20.8	21
掘削工	人力	m <sup>3</sup>	2.6		2.6	3
埋戻工(改良土)	0.20BH	m <sup>3</sup>	3.4		3.4	3
埋戻工(発生土)	人力	m <sup>3</sup>	2.6		2.6	3
残土処分工	発生土	m <sup>3</sup>	20.8		20.8	21
残土処分工	AS	m <sup>3</sup>	6.2		6.2	6
下層路盤工	再生切込碎石 t=44cm	m <sup>2</sup>	21.4		21.4	21
上層路盤工	再生粒調碎石 t=55cm	m <sup>2</sup>	21.4		21.4	21
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=7cm PK3	m <sup>2</sup>	21.4		21.4	21



土工計算書  
 車道110型(国道)  
 給水管

HIVP φ 40～φ 20mm DP=1.20m

人力掘削・埋め戻し(1箇所あたり) 乙止(0.5\*1.0\*0.9=0.45m<sup>3</sup>)

丙止(0.5\*1.0\*0.3=0.15m<sup>3</sup>)

①

計算条件	管種・管径	HIVP φ 50～φ 20		機械掘削	0.97	m	
	舗装版厚	0.29	m	機械埋戻	0.16	m	粒状改良土
	管呼び径	0.040	m	機械埋戻	0.00	m	発生土
	管外径	0.050	m	路盤	0.44	m	下層路盤
	掘削幅	0.60	m	路盤	0.59	m	上層路盤
				AS	0.07	m	
掘削延長	35.70						35.7 m
舗装版切断工 t=29cm	35.70	×	2	+	0.60	×	1 = 72.0 m
舗装版取壊工 As t=30cm以下	35.70	×	0.60				= 21.4 m <sup>2</sup>
機械掘削工	35.70	×	0.60	×	0.97		= 20.8 m <sup>3</sup>
人力掘削工	乙 0.45	×	箇所 5	+	丙 0.15	×	箇所 2 = 2.6 m <sup>3</sup>
埋戻工(改良土)	( 0.60	×	0.16	-	0.050	2	
		×	π	÷	4 )	×	35.70 = 3.4 m <sup>3</sup>
埋戻工(発生土)	35.70	×	0.60	×	0.00		= 0.0 m <sup>3</sup>
人力埋戻工(発生土)	人力掘削工						2.6 m <sup>3</sup>
残土処分工(発生土)	20.8	-	発生土 0.0	÷	0.9		= 20.8 m <sup>3</sup>
残土処分工(AS)	21.4	×	0.29				= 6.2 m <sup>3</sup>
下層路盤工 再生切込碎石 t=44cm RC-40	35.70	×	0.60				= 21.4 m <sup>2</sup>
上層路盤工 再生粒調碎石 t=59cm RM-40	35.70	×	0.60				= 21.4 m <sup>2</sup>
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	35.70	×	0.60				= 21.4 m <sup>2</sup>

# 給水管布設費

## 給水管布設費 (夜間)

設 置 工	規 格	数 量	単 位
硬質塩化ビニル管布設工	φ20	14.3	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ25	10.8	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ30	10.3	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ40	10.3	m
サドル分水栓建込工	DIP φ150×φ20	2	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ150×φ25	1	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ150×φ30	1	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ150×φ40	1	箇所
コア取付工	φ20～φ50	5	箇所
止水栓取付工	φ20	2	箇所
止水栓取付工	φ25	1	箇所
止水栓取付工	φ30	1	箇所
止水栓取付工	φ40	1	箇所
量水器取付工	φ25	1	箇所
量水器取付工	φ40	1	箇所
給水管洗管工	φ13	3	箇所
管明示シート工		35.7	m

# 材 料 調 書 (給水管)

改良方法	既設接続	第一止水栓まで	乙止めまで	メーターまで	
	-----	3	-----	2	-----

布設延長 (HIVP+フレキシブル継手延長)	φ 13	φ 20	φ 25	φ 30
	0.00	14.30	10.80	10.30
	φ 40			
	10.30			

### 給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
H I V P	φ 20	4	4m/本 13.3  10.3  9.5  9.5
	φ 25	3	
	φ 30	3	
	φ 40	3	
	φ 40	3	
H I ソ ケ ッ ト	φ 13	0	ケ
	φ 20	7	
	φ 25	4	
	φ 30	3	
	φ 40	3	
H I エ ル ボ	φ 13	0	ケ
	φ 20	9	
	φ 25	6	
	φ 30	4	
	φ 40	4	
H I キ ャ ッ プ	φ 13	0	ケ
	φ 20	2	
	φ 25	1	
	φ 30	1	
	φ 40	1	
H I 異 径 ソ ケ ッ ト	φ 20×φ 13	0	ケ

### 給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
ガイドナット付 メーターユニオン	φ13	0	ケ
	φ20	0	
	φ25	2	
	φ30	0	
	φ40	2	
	φ40	2	
フレキシブル管	φ20	2	0.5m/本
	φ25	1	
	φ30	1	0.8m/本
φ40	1		
乙止水栓	φ20	2	ケ
	φ25	1	
乙止水栓筐	PVC製 φ100×H500~700mm	3	ケ
青銅製ソフトシール仕切弁	φ30	1	ケ
	φ40	1	
S V 筐	公道用	0	ケ
	敷地用	2	
丙止水栓	φ13	0	ケ
	φ20	0	
	φ25	1	
	φ30	0	
	φ40	1	
サドル分水栓	DIP φ150×20	2	ケ
	DIP φ150×25	1	
	DIP φ150×30	1	
	DIP φ150×40	1	
管明示シート	幅15cm	35.7	m

給水管材料一覧

名称	M 口径	改良方法	サドル分水栓		HIVP (車道)		HIVP(民)		HIVP(全体)		ソケット		エルボ90°		キャップ		異径ソケット		メーター ユニオン		フレキシブル 継手		乙止水栓		乙管 (PVC製)		メーターボッ クス		丙止水栓		青銅製 ソフトシール 仕切弁		SV管			
			本管×給水	個数	口径	m	口径	m	口径	m	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	口径	個数	口径	個数		
①	25	メーターまで	150×25	1	25	8.3	25	2.0	25	10.3	25	4	25	6	25	1			25	2	25	1	25	1	25	1			25	1						
②	13	第一止水栓	150×20	1	20	8.3	20	2.0	20	10.3	20	4	20	4	20	1					20	1	20	1	20	1										
③	13	第一止水栓	150×30	1	30	7.5	30	2.0	30	9.5	30	3	30	4	30	1					30	1									30	1	敷地	1		
④	40	メーターまで	150×40	1	40	7.5	40	2.0	40	9.5	40	3	40	4	40	1					40	2	40	1					40	1	40	1	敷地	1		
⑤	13	第一止水栓	150×20	1	20	1.0	20	2.0	20	3.0	20	3	20	5	20	1					20	1	20	1	20	1										
HIVP延長(車道)	φ20~ φ50	32.6																																		
フレキシブル継手 長(車道)	延 φ20~ φ50	3.1			13	0.0	13	0.0	13	0.0	13	0	13	0	13	0	0	0	13	0	13	0	13	0			13	0	13	0			公	0		
土工延長	車道	35.7	150×20	2	20	9.3	20	4.0	20	13.3	20	7	20	9	20	2					20	0	20	2	20	2	500L	3	20	0	20	0		敷地	2	
メーターまで改良	2		150×25	1	25	8.3	25	2.0	25	10.3	25	4	25	6	25	1					25	2	25	1	25	1			25	0	25	1				
第一止水栓まで改良	3		150×30	1	30	7.5	30	2.0	30	9.5	30	3	30	4	30	1					30	0	30	1	30	0			30	0	30	0	30	1		
			150×40	1	40	7.5	40	2.0	40	9.5	40	3	40	4	40	1					40	2	40	1	40	0			40	0	40	1	40	1		
給水管洗管工	13	3箇所																																		
給水管洗管工	20	0箇所																																		
給水管洗管工	25	0箇所																																		
給水管洗管工	30	0箇所																																		
給水管洗管工	40	0箇所																																		
			計	5	計	32.6	計	10.0	計	42.6	計	17	計	23	計	5	計	0	計	4	計	5	計	3	計	3	計	0	計	2	計	2	計	2		

# 撤 去 管 調 書



## 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=2.50	1	2.0				0.289	
計								0.289	

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= 0.960 m

※ 矢板は1m当り3枚設置とする。