

土工数量計算書 (配水管)

土工数量集計表						
			①	夜間分	昼間 合計	改め
			配水管			
			DIP φ 100 DP=1.1m			
			既存道路			
機械掘削工	0.20BH	m ³	221.9		221.9	220
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³	37.0		37.0	40.0
埋戻工(発生碎石)	0.20BH	m ³	181.9		181.9	180
残土処分工	発生土	m ³	19.8	235.4	255.2	255

延長集計表（昼間）

[illegible]

DIP ϕ 100mm DP=1.1m

計算条件	管種・管径	DIP φ 100	機械掘削	1.22	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.22	m 粒状改良土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.00	m 下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.00	m 上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.00	m
				路床	1.00	m 発生碎石
掘削延長	279.86					279.86 m
機械掘削工	279.86 × 0.65 × 1.22 =					221.9 m ³
埋戻工（改良土）	$\left(0.65 \times 0.22 - 0.118 \times \pi \div 4 \right) \times 279.86 =$					37.0 m ³
埋戻工(発生碎石) ※発生土	279.86 × 0.65 × 1.00 =					181.9 m ²
残土処分工(発生土)	221.9 - 181.90 ÷ 0.90 =					19.8 m ³

延長集計表（夜間）

[illegible]

土工数量集計表														
			②	③	④	⑤	⑥	⑦	⑧	⑨	⑩	⑪	夜間 合計	改め
			配水管布設	配水管布設 (給水管)	配水管布設 (給水管)	既設管撤去	仮設管布設	仮設管撤去	仮設給水接 続	不断水割丁 字	配水管撤去 布設	配水管布設		
			DIP φ 100 DP=1.3m	DIP φ 75 DP=1.0m	DIP φ 75 DP=1.0m	DIP φ 75 DP=1.3m	HIVP φ 50 DP=0.34m	HIVP φ 50 DP=0.34m	DIP φ 100 DP=1.27m	既設DIP φ 200 DP=1.3m	DIP φ 100 DP=1.3m	DIP φ 100 DP=1.1m		
			車道 90型	車道 90型	宅地内	車道 90型	車道 40型	車道 40型	車道 90型	車道 90型	車道 90型	新設道路		
舗装版切断工	t=5cm	m	274.8	11.7		278.2	71.6		1.2	5.5	83.3		726.3	730
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m ²	88.9	3.5		83.1	10.7	10.7	1.2	1.9	26.7		226.7	230
機械掘削工	0.20BH	m ³	121.8	3.7	0.9	110.4	3.7	3.6	1.5	3.1	36.2	6.4	291.4	290
埋戻工(発生土)	0.20BH	m ³			0.88	40.7							41.6	40.0
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³	44.7	0.6	-0.1				0.5	1.5	13.4	1.1	61.7	60
埋戻工(発生砕石)	0.20BH	m ³					3.6					5.2	8.8	10
残土処分工	発生土	m ³	121.8	3.7		65.2	-0.3	3.6	1.5	3.1	36.2	0.6	235.4	昼間
残土処分工	AS	m ³	4.4	0.00		4.2	0.50	0.5	0.1	0.1	1.3		11.10	11
下層路盤工	再生切込砕石 t=25cm	m ²	88.9	3.5		83.1		10.7	1.2	1.9	26.7		216.0	216
上層路盤工	再生粒調砕石 t=10cm	m ²	88.9	3.5		83.1		10.7	1.2	1.9	26.7		216.0	216
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=5cm PK3	m ²	88.9	3.5		83.1	10.7	10.7	1.2	1.9	26.7		226.7	227
路床工(路盤工準用)	再生切込砕石 t=50cm	m ²	88.9	3.5		83.1			1.2	1.9	26.7		205.3	205

土工計算書

車道 90型

配水管

DIP φ 100mm DP=1.3m

②

計算条件	管種・管径	DIP φ 100		機械掘削	1.37	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.52	m	改良土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.25	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.10	m	上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.05	m	
				路床	0.50	m	
掘削延長	136.75						136.75 m
舗装版切断工 t=5cm	136.75	×	2	+	0.65	×	2 = 274.8 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	136.75	×	0.65			=	88.9 m ²
機械掘削工	136.75	×	0.65	×	1.37		= 121.8 m ³
埋戻工（改良土）	$\left(0.65 \times 0.52 - \frac{0.118^2}{4} \right) \times 136.75$						= 44.7 m ³
残土処分工(発生土)	121.80	-	発生土 0	÷	0.9		= 121.8 m ³
残土処分工(AS)	88.9	×	0.05			=	4.4 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=25cm RC-40	136.75	×	0.65			=	88.9 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=10cm RM-40	136.75	×	0.65			=	88.9 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	136.75	×	0.65			=	88.9 m ²
路床工(路盤工準用) 再生切込碎石 t=50cm RC-40	136.75	×	0.65			=	88.9 m ²

土工計算書

車道 90型

配水管

DIP φ 75mm DP=1.0m

③

計算条件	管種・管径	DIP φ 75		機械掘削	1.04	m	
	舗装版厚	m		機械埋戻	0.19	m	改良土
	管呼び径	0.075	m	路盤	0.25	m	下層路盤
	管外径	0.093	m	路盤	0.10	m	上層路盤
	掘削幅	0.60	m	AS	0.05	m	
				路床	0.50	m	
掘削延長	5.849						5.85 m
舗装版切断工 t=5cm	5.85	×	2			=	11.7 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	5.85	×	0.60			=	3.5 m ²
機械掘削工	5.85	×	0.60	×	1.04	=	3.7 m ³
埋戻工（改良土）	$\left(0.60 \times 0.19 - \frac{0.093^2}{4} \right) \times 5.85$						0.6 m ³
残土処分工(発生土)	3.70	-	発生土 0.00	÷	0.9	=	3.7 m ³
※改良土使用のため							
残土処分工(AS)	3.5	×	0.00			=	0.0 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	5.85	×	0.60			=	3.5 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	5.85	×	0.60			=	3.5 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	5.85	×	0.60			=	3.5 m ²
路床工(路盤工準用) 再生切込碎石 t=19cm RC-40	5.85	×	0.60			=	3.5 m ²

土工計算書
宅地内
配水管(給水管)
DIP φ 75mm DP=1.0m

④

計算条件	管種・管径	DIP φ 100			機械掘削	1.09	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	1.09	m	発生土
	管呼び径	0.075	m		路盤	0.00	m	下層路盤
	管外径	0.093	m		路盤	0.00	m	上層路盤
	掘削幅	0.60	m		AS	0.00	m	
					路床	0.00	m	
掘削延長	1.360							1.36 m
機械掘削工	1.36	×	0.60	×	1.09	=	0.9 m ³	
埋戻工 (発生土)	$\left(0.60 \times 1.09 - \frac{0.093^2}{4} \right) \times \pi \div 4 \times 1.36 = 0.9 \text{ m}^3$							
残土処分工(発生土)	0.90	-	発生土 0.9	÷	0.9	=	-0.10 m ³	

土工計算書
 車道 90型
 既設管撤去
 DIP φ 75mm DP=1.3m

⑤

計算条件	管種・管径	DIP φ 75		機械掘削	1.34	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.49	m	発生土
	管呼び径	0.075	m	路盤	0.25	m	下層路盤
	管外径	0.093	m	路盤	0.10	m	上層路盤
	掘削幅	0.60	m	AS	0.05	m	
				路床	0.50	m	
掘削延長	138.49						138.49 m
舗装版切断工 t=5cm	138.49	×	2	+	0.60	×	2 = 278.2 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	138.49	×	0.60			=	83.1 m ²
機械掘削工	$\left(0.60 \times 1.34 - 0.093 \times 2 \right) \times \pi \div 4 \times 138.49$						= 110.4 m ³
埋戻工（発生土）	138.49	×	0.60	×	0.490	=	40.7 m ³
残土処分工(発生土)	110.4	-	40.7	÷	0.9	=	65.2 m ³
残土処分工(AS)	83.1	×	0.05			=	4.2 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=25cm RC-40	138.49	×	0.60			=	83.1 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=10cm RM-40	138.49	×	0.60			=	83.1 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	138.49	×	0.60			=	83.1 m ²
路床工(路盤工準用) 再生切込碎石 t=50cm RC-40	138.49	×	0.60			=	83.1 m ²

土工計算書
 車道 40型
 仮設管布設 1条
 HIVP φ 50mm

⑥

計算条件	管種・管径	HIVP φ 50		機械掘削	0.350	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.350	m	発生碎石
	管呼び径	0.050	m	路盤		m	下層路盤
	管外径	0.060	m	路盤		m	上層路盤
	掘削幅	0.30	m	AS	0.05	m	
掘削延長	35.50						35.50 m
舗装版切断工 t=5cm	35.50	×	2	+	0.30	×	2 = 71.6 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	35.50	×	0.30			=	10.7 m ²
機械掘削工	35.50	×	0.30	×	0.35	=	3.7 m ³
埋戻工（発生碎石） ※発生土	$\left(0.30 \times 0.35 - \frac{0.060^2}{4} \right) \times \pi \div 4 \times 35.50$						= 3.63 m ³
残土処分工(発生土)	3.70	-	発生土 3.63	÷	0.9	=	-0.3 m ³
ASガラ処分工	10.70	×	0.05			=	0.5 m ³
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	35.50	×	0.30			=	10.7 m ²

土工計算書
 車道 40型
 仮設管撤去 1条
 HVP φ 50mm

⑦

計算条件	管種・管径	HIVP φ 50		機械掘削	0.350	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻		m	発生碎石
	管呼び径	0.050	m	路盤	0.24	m	下層路盤
	管外径	0.060	m	路盤	0.10	m	上層路盤
	掘削幅	0.30	m	AS	0.05	m	
掘削延長	35.50						35.50 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	35.50	×	0.30				= 10.7 m ²
機械掘削工	$\left(0.30 \times 0.35 - \frac{0.060^2}{4} \right) \times \pi \div 4 \times 35.50$						= 3.6 m ³
残土処分工(発生土)	3.63	-	発生土 0.00	÷	0.9	= 3.6 m ³	
ASガラ処分工	10.70	×	0.05				= 0.5 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=25cm RC-40	35.50	×	0.30				= 10.7 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=10cm RM-40	35.50	×	0.30				= 10.7 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	35.50	×	0.30				= 10.7 m ²

土工計算書
 車道 90型
 仮設給水管接続
 HIVP φ 30～20mm 2箇所

⑧

計算条件	管種・管径	HIVP φ 30～20		機械掘削	1.25	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.40	m	改良土
	管呼び径	0.030	m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.035	m	路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	0.60	m	AS	0.05	m	
				路床	0.50	m	
掘削延長	2.000						2.00 m
舗装版切断工 t=5cm	0.60	×	2				= 1.2 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	2.00	×	0.60				= 1.2 m ²
機械掘削工	2.00	×	0.60	×	1.25	=	1.5 m ³
埋戻工（改良土）	$\left(0.60 \times 0.40 - \frac{0.035 \times 2}{\pi \div 4} \right) \times 2.00$						= 0.5 m ³
残土処分工(発生土)	1.50	-	発生土 0.00	÷	0.9	=	1.5 m ³
残土処分工(AS)	1.2	×	0.05				= 0.1 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=25cm RC-40	2.00	×	0.60				= 1.2 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=10cm RM-40	2.00	×	0.60				= 1.2 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	2.00	×	0.60				= 1.2 m ²
路床工(路盤工準用) 再生切込碎石 t=50cm RC-40	2.00	×	0.60				= 1.2 m ²

土工計算書
 車道 90型
 不断水割丁字
 DIP φ 200mm DP=1.3m

⑨

計算条件	管種・管径	DIP φ 200		機械掘削	1.69	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.84	m	改良土
	管呼び径	0.200	m	路盤	0.25	m	下層路盤
	管外径	0.220	m	路盤	0.10	m	上層路盤
	掘削幅	1.25	m	AS	0.05	m	
				路床	0.50	m	
掘削延長	1.500						1.50 m
舗装版切断工 t=5cm	1.25	×	2	+	1.50	×	2 = 5.5 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	1.50	×	1.25			=	1.9 m ²
機械掘削工	$\left(1.50 \times 1.69 - 0.220^2 \times \pi \div 4 \right) \times 1.25$						= 3.1 m ³
埋戻工（改良土）	$\left(1.50 \times 0.84 - 0.220^2 \times \pi \div 4 \right) \times 1.25$						= 1.5 m ³
残土処分工(発生土)	3.12	-	発生土 0.00	÷	0.9	=	3.1 m ³
残土処分工(AS)	1.9	×	0.05			=	0.1 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=25cm RC-40	1.50	×	1.25			=	1.9 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=10cm RM-40	1.50	×	1.25			=	1.9 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	1.50	×	1.25			=	1.9 m ²
路床工(路盤工準用) 再生切込碎石 t=50cm RC-40	1.50	×	1.25			=	1.9 m ²

土工計算書
 車道 90型
 配水管撤去布設
 DIP φ 100mm DP=1.3m
 DIP φ 75mm 撤去

⑩

計算条件	管種・管径	DIP φ 100		機械掘削	1.37	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.52	m	改良土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.25	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.10	m	上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.05	m	
				路床	0.50	m	
掘削延長	41.01						41.01 m
舗装版切断工 t=5cm	41.01	×	2	+	0.65	×	2 = 83.3 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	41.01	×	0.65			=	26.7 m ²
機械掘削工	$\left(\begin{array}{l} 0.65 \times 1.37 - 0.093 \times 2 \\ \times \pi \div 4 \end{array} \right) \times 41.01 = 36.2 \text{ m}^3$						
埋戻工（改良土）	$\left(\begin{array}{l} 0.65 \times 0.52 - 0.118 \times 2 \\ \times \pi \div 4 \end{array} \right) \times 41.01 = 13.4 \text{ m}^3$						
残土処分工(発生土)	36.20	-	発生土 0.00	÷	0.9	=	36.2 m ³
残土処分工(AS)	26.7	×	0.05			=	1.3 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=25cm RC-40	41.01	×	0.65			=	26.7 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=10cm RM-40	41.01	×	0.65			=	26.7 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	41.01	×	0.65			=	26.7 m ²
路床工(路盤工準用) 再生切込碎石 t=50cm RC-40	41.01	×	0.65			=	26.7 m ²

土工計算書

新設道路

配水管

DIP φ 100mm DP=1.1m

⑪

計算条件	管種・管径	DIP φ 100		機械掘削	1.22	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.22	m	粒状改良土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.00	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.00	m	上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.00	m	
				路床	1.00	m	発生碎石
掘削延長	8.03						8.03 m
機械掘削工	8.03	×	0.65	×	1.22	=	6.4 m ³
埋戻工 (改良土)	$\left(0.65 \times 0.22 - \frac{0.118^2}{4} \right) \times \pi \div 4 \times 8.03 =$						1.1 m ³
埋戻工(発生碎石) ※発生土	8.03	×	0.65	×	1.00	=	5.2 m ²
残土処分工(発生土)	6.4	-	5.20	÷	0.90	=	0.6 m ³

配水管布設費

配水管布設費

夜間施工

GX形 φ 75mm

設 置 工	規 格	数 量	単 位
管 布 設 工	φ 75	7.0	m
鋳 鉄 管 切 断 工	φ 75	2	口
接 合 工	直管 φ 75	2	口
接 合 工	異形管 φ 75	4	口
接 合 工	Gリンク φ 75	2	口
仕 切 弁 設 置 工	φ 75	2	基
ね じ 式 弁 筐 設 置 工	A形、1号	2	箇所
メ カ ニ カ ル 継 手 工	φ 75	1	口
メ カ ニ カ ル 継 手 工	特殊 φ 75	1	口
既 設 管 切 断 工	DIP φ 75	2	口
管 明 示 テ ー プ 工	φ 75	9.4	m
管 明 示 シ ー ト 工		7.0	m

配水管布設費

昼間施工

GX形 φ 100mm

設 置 工	規 格	数 量	単 位
管 布 設 工	φ 100	279.4	m
鋳 鉄 管 切 断 工	φ 100	5	口
接 合 工	直管 φ 100	68	口
接 合 工	異形管 φ 100	6	口
接 合 工	Gリンク φ 100	4	口
接 合 工	Pリンク φ 100	1	口
仕 切 弁 設 置 工	φ 100	1	基
ね じ 式 弁 筐 設 置 工	A形、1号	1	箇所
空 気 弁 設 置 工	φ 75	1	箇所
フ ラ ン ジ 継 手 工	φ 75	2	口
レジンコンクリート製ボックス設置工	円形3号	1	個
管 明 示 テ ー プ 工	φ 100	358.8	m
管 明 示 シ ー ト 工		278.7	m

配水管布設費

夜間施工

GX形 φ 100mm

設 置 工	規 格	数 量	単 位
管 布 設 工	φ 100	185.1	m
鋳 鉄 管 切 断 工	φ 100	3	口
接 合 工	直管 φ 100	45	口
接 合 工	異形管 φ 100	12	口
接 合 工	Gリンク φ 100	4	口
接 合 工	Pリンク φ 100	0	口
仕 切 弁 設 置 工	φ 100	2	基
ね じ 式 弁 筐 設 置 工	A形、1号	2	箇所
消 火 栓 設 置 工	単口	1	箇所
フ ラ ン ジ 継 手 工	φ 75	2	口
レジンコンクリート製ボックス設置工	円形3号	1	個
メ カ ニ カ ル 継 手 工	φ 100	1	口
管 明 示 テ ー プ 工	φ 100	244.4	m
管 明 示 シ ー ト 工		176.4	m

配水管布設費

夜間施工

φ 200mm

設 置 工	規 格	数 量	単 位
メ カ ニ カ ル 継 手 工	特殊 φ 200	1	口
メカニカル継手取外し工	DIP φ 200	1	口
既 設 管 切 断 工	DIP φ 200	2	口
不 断 水 割 丁 字 管 設 置 工	φ 200 × φ 100	1	箇所
ね じ 式 弁 篋 設 置 工	A形、1号	1	箇所

材 料 調 書 (配水管)

配水管材料表（全体）

種別	直管			曲管				両受曲管		乙字管		二受T字管	ソフトシール仕切弁		弁篋・座台	VU-200 (m)				
管径	N	切管	計	11°	22°	45°	90°	22°	45°	300H	450H	φ100×φ75	受挿し	両受						
GX φ 75	1	1	2	0	0	0	1	0	0	1			1	1	2	1				
GX φ 100	110	6	116	3	4	2		1	4			1	2	1	3	1.5				
φ 200															1	0.5				
														計	6	3				
種別	F付T字管	フランジ短管	補修弁	ステンレス製 補修弁	地下式消火栓	ステンレス製 地下式消火	急速空気弁	排水弁篋	消火栓篋	空気弁篋	受口用栓	管栓帽	標示テープ	埋設シート	接合部品	ライナ	Gリンク	Pリンク	不漏水割丁字管 φ200×φ100	
管径	φ100×φ75	φ75×500L	φ75×200H	φ75×200H	単口	単口	φ75	500×690	500×690	500×690	直管用	DIP用			異形管					
GX φ 75											1	1	9.4	7.0	4	1	2			
GX φ 100	2	2	1	1		1	1	0	1	1	1		603.2	455.1	18	9	8	1		
φ 200												1							1	
	計	2	1	1	0	1		0	1				31巻	462.1						
管種・口径	管布設工		切断工	直管 (受口)	異形管	Gリンク	Pリンク	メカニカル継手	メカニカル継手 特殊	空気弁設置	消火栓設置	フランジ接合	レジンコンクリート 製ボックス設置	仕切弁設置	ねじ式弁篋 設置	メカニカル継手 手取外し工	既設管切断 工 DIP	不漏水割丁 字管設置工 φ200×φ 100	管明示テープ工	管明示シート工
										機械	機械			機械	A形、1号					
GX φ 75	7.0		2	1	4	2		1	1	0	0	0		2	2		2		9.4	7.0
GX φ 100	464.5		8	113	18	8	1	1		1	1	4	2	3	3				603.2	455.1
φ 200										1					1	1	2	1		
									計	1	1				6				計	462.1

配水管材料表(昼間施工)

種別	直管			曲管				両受曲管		乙字管		二受T字管	ソフトシール仕切弁		弁篋・座台	VU-200 (m)				
管径	N	切管	計	11°	22°	45°	90°	22°	45°	300H	450H	φ100×φ75	受挿し	両受						
GX φ 75																				
GX φ 100	66	3	69	2				1	2				1		1	0.5				
φ 200																				
														計	1	0.5				
種別	F付T字管	フランジ短管	補修弁	ステンレス製 補修弁	地下式消火栓	ステンレス製 地下式消火	急速空気弁	排水弁篋	消火栓篋	空気弁篋	受口用栓	管栓帽	標示テープ	埋設シート	接合部品	ライナ	Gリンク	Pリンク	不断水割丁字管 φ200×φ100	
管径	φ100×φ75	φ75×500L	φ75×200H	φ75×200H	単口	単口	φ75	500×690	500×690	500×690	直管用	DIP用			異形管					
GX φ 75																				
GX φ 100	1	1	1				1			1			358.8	278.7	6	4	4	1		
φ 200																				
	計	1	1	0	0	0		0	0				18巻	278.7						
管種・口径	管布設工		切断工	直管 (受口)	異形管	Gリンク	Pリンク	メカニカル継手	メカニカル継手 特殊	空気弁設置	消火栓設置	フランジ接合	レジンコンクリート 製ボックス設置	仕切弁設置	ねじ式弁篋 設置	メカニカル継 手取外し工	既設管切断 工 DIP	不断水割丁 字管設置工 φ200×φ 100	管明示テープ工	管明示シート工
										機械	機械				機械					A形、1号
GX φ 75																				
GX φ 100	279.4		5	68	6	4	1			1		2	1	1	1				358.8	278.7
φ 200																				
															1				計	278.7

配水管材料表（夜間施工）

種別	直管			曲管				両受曲管		乙字管		二受T字管	ソフトシール仕切弁		弁篋・座台	VU-200 (m)				
管径	N	切管	計	11°	22°	45°	90°	22°	45°	300H	450H	φ100×φ75	受挿し	両受						
GX φ 75	1	1	2	0	0	0	1	0	0	1			1	1	2	1				
GX φ 100	44	3	47	1	4	2		0	2			1	1	1	2	1				
φ 200															1	0.5				
														計	5	2.5				
種別	F付T字管	フランジ短管	補修弁	ステンレス製 補修弁	地下式消火栓	ステンレス製 地下式消火	急速空気弁	排水弁篋	消火栓篋	空気弁篋	受口用栓	管栓帽	標示テープ	埋設シート	接合部品	ライン	Gリンク	Pリンク	不漏水割丁字管 φ200×φ100	
管径	φ100×φ75	φ75×500L	φ75×200H	φ75×200H	単口	単口	φ75	500×690	500×690	500×690	直管用	DIP用			異形管					
GX φ 75											1	1	9.4	7.0	4	1	2			
GX φ 100	1	1	0	1	0	1		0	1	0	1		244.4	176.4	12	5	4			
φ 200												1						1		
	計	1	0	1	0	1		0	1				13巻	183.4						
管種・口径	管布設工		切断工	直管 (受口)	異形管	Gリンク	Pリンク	メカニカル継手	メカニカル継手 特殊	空気弁設置	消火栓設置	フランジ接合	レジンコンクリート 製ボックス設置	仕切弁設置	ねじ式弁篋 設置	メカニカル継 手取外し工	既設管切断 工 DIP	不漏水割丁 字管設置工 φ200×φ 100	管明示テープ工	管明示シート工
										機械	機械			機械	A形、1号					
GX φ 75	7.0		2	2	4	2		1	1	0	0	0		2	2		2		9.4	7.0
GX φ 100	185.1		3	45	12	4		1		0	1	2	1	2	2				244.4	176.4
φ 200									1						1	1	2	1		
									計	0	1				5				計	183.4

材料調書		夜間施工			
GX形 φ 75mm DP=1.0m		掘 削 延 長		7.209	
		管 布 設 延 長		7.029	
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長	
直 管	GX管	4.000	1	4.000	
甲 切 管	GX管	0.700	1	0.700	
乙 切 管 (凸)	GX管	1.140	1	1.140	
曲 管	90°	0.480	1	0.480	
乙 字 管	φ 75×300H	0.680	1	0.680	
ソフトシール仕切弁	両受 φ 75	0.180	1	0.180	
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	1		
V U 管	φ 200	0.5m/本	1		
接 合 部 品	異形管		2		
接 合 部 品	ライナ	0.029	1	0.029	
接 合 部 品	Gリンク		2		
受 口 用 栓	直管用 φ 75		1		

材料調書 GX形 φ 75mm DP=1.3m		<div>夜間施工</div> <div>掘 削 延 長 0.490</div> <div>管 布 設 延 長 0.000</div>		
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長
ソフトシ ー ル 仕 切 弁	受挿し φ 75	0.490	1	0.490
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	1	
V U 管	φ 200	0.5m/本	1	
接 合 部 品	異形管		2	
管 栓 帽	DIP用 φ 75	仮設管用	1	

材料調書		夜間施工		
GX形φ100mm		掘削延長 177.756		
DP=1.3m		管布設延長 177.086		
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長
直 管	GX管	4.000	42	168.000
甲 切 管	GX管	1.060	1	1.060
乙 切 管 (凸)	GX管	0.830	1	0.830
乙 切 管 (凸)	GX管	3.160	1	3.160
曲 管	11 1/4°	0.360	1	0.360
曲 管	22 1/2°	0.380	4	1.520
曲 管	45°	0.420	2	0.840
両 受 曲 管	45°	0.160	2	0.320
二 受 T 字 管	φ100×φ75	0.440	1	0.440
F 付 T 字 管	φ100×φ75	0.440	1	0.440
フ ラ ン ジ 短 管	φ75×500L		1	
ステンレス製補修弁	φ75×200H レバー式		1	
ステンレス製地下式消火栓	単口		1	
消 火 栓 筐	φ500×690H		1	(蓋含む)
ソフトシール仕切弁	両受 φ100	0.180	1	0.180
ソフトシール仕切弁	受挿し φ100	0.490	1	0.490
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	2	
V U 管	φ200	0.5m/本	2	
接 合 部 品	異形管		12	
接 合 部 品	ライナ	0.029	4	0.116
接 合 部 品	Gリンク		4	
受 口 用 栓	直管用φ100		1	

材料調書 GX形 φ 100mm DP=1.1m		夜間施工 掘 削 延 長 8.029 管 布 設 延 長 8.029		
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長
直 管	GX管	4.000	2	8.000
接 合 部 品	ライナ	0.029	1	0.029

材料調書		昼間施工		
GX形 φ 100mm		掘 削 延 長		279.856
DP=1.1m		管布設延長		279.366
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長
直 管	GX管	4.000	66	264.000
甲 切 管	GX管	2.470	1	2.470
甲 切 管	GX管	3.610	1	3.610
乙 切 管 (凸)	GX管	1.390	1	1.390
乙 切 管 (凸)	GX管	3.160	1	3.160
乙 切 管 (凸)	GX管	2.840	1	2.840
曲 管	11 1/4°	0.360	2	0.720
両 受 曲 管	22 1/2°	0.120	1	0.120
両 受 曲 管	45°	0.160	2	0.320
F 付 T 字 管	φ 100× φ 75	0.440	1	0.440
フ ラ ン ジ 短 管	φ 75×500L		1	
補 修 弁	φ 75×200H レバー式		1	
急 速 空 気 弁	φ 75		1	
空 気 弁 筐	φ 500×690H		1	(蓋含む)
ソフトシール仕切弁	受挿し φ 100	0.490	1	0.490
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	1	
V U 管	φ 200	0.5m/本	1	
接 合 部 品	異形管		6	
接 合 部 品	ライナ	0.029	4	0.116
接 合 部 品	Pリンク	0.180	1	0.180
接 合 部 品	Gリンク		4	

材料調書 DIP φ 200mm DP=1.3m		夜間施工		
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	1	
V U 管	φ 200	0.5m/本	1	
管 栓 帽	DIP用 φ 200		1	
耐 震 型 不 断 水 割 丁 字	φ 200× φ 100		1	

切 管 調 書 GX形 ϕ 75mm L=4.0m/本							
	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管(凸)	残管		切断
1	0.700			1.140	乙	2.160	2
計							2

昼間施工

埋設シート算出表

管 径	GX ϕ 100mm			計
管布設延長	279.366			
消火栓筐数	1			
	0.664			
材 料 長	278.702			278.702
設 計 値	278.7	0.0	0.0	278.7

埋設表示テープ算出表

管 径	ϕ 75mm	ϕ 100mm	ϕ 150	計
直 管	0	66		
切 管	0	3		
材 料 長	0	358.8		358.8
1 本あたり	4.7	5.2	8.0	
設 計 値	0	17.94	0	18

巻/20m

夜間施工

埋設シート算出表

管 径	GX ϕ 75mm	GX ϕ 100mm		計
管布設延長	7.029	177.086		
消火栓筐数	0	1		
	0.664	0.664		
材 料 長	7.029	176.422		183.451
設 計 値	7.0	176.4		183.4

埋設表示テープ算出表

管 径	ϕ 75mm	ϕ 100mm		計
直 管	1	44		
切 管	1	3		
材 料 長	9.4	244.4		253.8
1 本あたり	4.7	5.2		
設 計 値	0.47	12.22		13

巻/20m

洗管・水圧試験用材料			
材料名	規格	数量	単位
HIVP直管	φ 50mm	1	本
HIVPエルボ	φ 50mm	2	個
HI金属入バルブソケット	φ 50mm	2	個
ボールバルブ	φ 50mm	0	個
径違いエルボ	φ 65mm × φ 50mm	1	個
消火栓アダプター		1	個
バルブボックス	鉄製 φ 150	0	個
バルブボックス	PVC製 φ 200	1	個

仮設管布設費

仮設管布設費

設 置 工	規 格	数 量	単 位
硬質塩化ビニル管設置・撤去 工	φ 20	5.5	m
硬質塩化ビニル管設置・撤去 工	φ 30	1.0	m
硬質塩化ビニル管設置・撤去 工	φ 50	31.0	m
ね じ 込 み 接 合 工	φ 20	2	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 25	0	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 30	2	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 50	6	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 65	1	口
給 水 管 洗 管 工	φ 13	1	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 20	1	箇所

材 料 調 書 (仮設管)

仮設材料総括調書

材料名	規 格	数 量
HIVP管	φ 13	本
	φ 20	2 本
	φ 25	0 本
	φ 30	1 本
	φ 40	0 本
	φ 50	8 本
HI径違いチーズ	φ 50×13	個
	φ 50×20	1 個
	φ 50×25	0 個
	φ 50×30	1 個
	φ 50×40	0 個
	φ 50×50	0 個
ボールバルブ	φ 13	個
	φ 20	1 個
	φ 25	0 個
	φ 30	1 個
	φ 40	0 個
	φ 50	2 個
HIソケット	φ 13	個
	φ 20	2 個
	φ 25	0 個
	φ 30	1 個
	φ 40	0 個
	φ 50	3 個
径違いエルボ	φ 65×50	1 個
消火栓アダプター	φ 65	1 個
バルブボックス(鉄製)	φ 150	4 個
バルブボックス(PVC製)	φ 200	1 個
HIエルボ	φ 13	個
	φ 20	2 個
	φ 25	0 個
	φ 30	2 個
	φ 40	0 個
	φ 50	2 個

仮設材料総括調書

材料名	規 格	数量
HIバルブソケット	φ 13	個
	φ 20	2 個
	φ 25	0 個
	φ 30	2 個
	φ 40	0 個
	φ 50	6 個
HIキャップ	φ 13	個
	φ 20	1 個
	φ 25	0 個
	φ 30	1 個
	φ 40	0 個
	φ 50	0 個

仮設材料一覧

名 称	M 口 径	改良方法	HIVP(車道)		HI径違いチーズ		ボール バルブ		HIソケット		径違いエルボ φ65×φ50		消火栓 アダプター		ハルフボックス PVC製φ 200		ハルフボックス 鉄製φ 150		HIエルボ		HIバルブ ソケット		HI キャップ	
			口径	m	口径×口径	個数	口径	個数	口径	個数	個数		個数	個数	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数			
①	13	既設	20	5.5	50×20	1	20	1	20	2					1		20	2	20	2	20	1		
②	30	既設	30	1.0	50×30	1	30	1	30	1					1		30	2	30	2	30	1		
φ50×1条			50	31.0			50	2	50	3	1		1		1		2	50	2	50	6			
			13		50×13		13		13									13		13		13		
土工延長(車道・1条)	37.5		20	5.5	50×20	1	20	1	20	2								20	2	20	2	20	1	
既設接続	2件		25	0.0	50×25	0	25	0	25	0								25	0	25	0	25	0	
			30	1.0	50×30	1	30	1	30	1								30	2	30	2	30	1	
給水管洗管工	13	1箇所	40	0.0	50×40	0	40	0	40	0								40	0	40	0	40	0	
給水管洗管工	30	1箇所	50	31.0	50×50	0	50	2	50	3								50	2	50	6	50	0	
			計	37.5	計	2	計	4	計	6	計	1	計	1	計	1	計	4	計	6	計	10	計	2

撤 去 管 調 書

撤 去 管 調 書

撤去管費

HIVP ϕ 20mm ϕ 30mm ϕ 50mm[illegible]

撤去管費

DIP $\phi 75\text{mm}$

[illegible]

土工数量計算書（給水管）

土工数量集計表					夜間
			①	合計	改め
			給水管		
			φ 20		
			車道 90型		
舗装版切断工	t=5cm	m	9.2	9.2	10
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m ²	2.4	2.4	2
機械掘削工	0.20BH	m ³	3.0	3.0	3
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³	1.0	1.0	1
残土処分工	発生土(昼間)	m ³	3.0	3.0	3
残土処分工	AS	m ³	0.1	0.1	0.1
下層路盤工	再生切込碎石 t=25cm	m ²	2.4	2.4	2
上層路盤工	再生粒調碎石 t=10cm	m ²	2.4	2.4	2
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=5cm PK3	m ²	2.4	2.4	2
路床工(路盤工準用)	再生切込碎石 t=50cm	m ²	2.4	2.4	2

延長集計表

[illegible]

土工計算書

車道 90型

給水管

HIVP φ 20mm DP=1.0m

2箇所

①

計算条件	管種・管径	HIVP φ 20		機械掘削	1.250	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.400	m	粒状改良土
	管呼び径	0.020	m	機械埋戻	0.000	m	発生土
	管外径	0.026	m	路盤	0.25	m	下層路盤
	掘削幅	0.60	m	路盤	0.10	m	上層路盤
				AS	0.05	m	
				路床	0.50	m	
掘削延長	4.00						4.0 m
舗装版切断工 t=5cm	4.00	×	2	+	0.60	×	2 = 9.2 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	4.00	×	0.60			=	2.4 m ²
機械掘削工	4.00	×	0.60	×	1.250	=	3.0 m ³
埋戻工（改良土）	(0.60	×	0.40	-	0.026	2	
		×	π	÷	4)	×
							4.00 = 1.0 m ³
残土処分工(発生土)	3.00	-	発生土 0.00	÷	0.9	=	3.0 m ³
	※改良土使用のため						
残土処分工(AS)	2.40	×	0.05			=	0.1 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=25cm RC-40	4.00	×	0.60			=	2.4 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=10cm RM-40	4.00	×	0.60			=	2.4 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	4.00	×	0.60			=	2.4 m ²
路床工(路盤工準用) 再生切込碎石 t=50cm RC-40	4.00	×	0.60			=	2.4 m ²

給水管布設費

給水管布設費

設 置 工	規 格	数 量	単 位
硬質塩化ビニル管布設工	φ 20	4	m
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 20	2	箇所
コア取付工	φ 20	2	箇所
給水管洗管工	φ 13	2	箇所
管明示シート工		4.0	m

材 料 調 書 (給水管)

給水管材料一覽

[illegible]

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 (歩道)		HIVP(民)		HIVP(全体)		ソケット		キャップ		フレキシブル継手	
図面上名称			本管×給水	個数	口径	m	口径	m	口径	m	口径	m	口径	個数	口径	個数	口径	個数
HIVP延長(車道)	φ20～ φ50	3.0																
HIVP延長(歩道)	φ20～ φ50	0.0																
フレキシブル継手 延長(車道)	φ20～ φ50	1.0	75×20	0					13	0.0	13	0.0	13	0	13	0		
土工延長	車道	4.0	75×25	0	20	3.0	20	0.0	20	0.0	20	3.0	20	1	20	2	20	2
既設接続	2		75×30	0	25	0.0	25	0.0	25	0.0	25	0.0	25	0	25	0	25	0
乙止めまで改良	0		75×40	0	30	0.0	30	0.0	30	0.0	30	0.0	30	0	30	0	30	0
メーターまで改良	0		75×50	0	40	0.0	40	0.0	40	0.0	40	0.0	40	0	40	0	40	0
SVまで改良	0		100×20	2	50	0.0	50	0.0	50	0.0	50	0.0	50	0	50	0	50	0
給水管洗管工	13	2箇所	100×25	0														
給水管洗管工	20	0箇所	100×30	0														
給水管洗管工	25	0箇所	100×40	0														
給水管洗管工	30	0箇所	100×50	0														
給水管洗管工	40	0箇所	50×25	0														
給水管洗管工	50	0箇所	計	2	計	3.0	計	0.0	計	0.0	計	3.0	計	1	計	2	計	2

アスファルト切断濁水算出調書

舗装切断厚	濁水処理量 (m ³ /100m)	切断延長 (m)	濁水量 (m ³)	備 考
3cm	0.078		0.0000	
4cm	0.104		0.0000	
5cm	0.130	735.5	0.9561	726.3+9.2
6cm	0.152		0.0000	
7cm	0.174		0.0000	
10cm	0.240		0.0000	
11cm	0.262		0.0000	
15cm	0.350		0.0000	
20cm	0.460		0.0000	
25cm	0.570		0.0000	
26cm	0.592		0.0000	
30cm	0.680		0.0000	
計		735.5	0.9561	
改め			0.96	

土留材集計表

	土留材	規格	施工箇所数(箇所)	施工延長(m)	矢板賃料(円)	支保材賃料(円)	賃料合計	重量(t)	備考
①	アルミ矢板土留	H=2.0m	1	1.5				0.167	
合計				1.5				0.167	

①条件	矢板材	W=0.333m H=2.000m t =0.040m
	腹起し材	W=0.115m H=2.000m t =0.080m
	切梁材	L=1.250m- (0.040m+0.080m) ×2=1.010m