

集 計 表

当初

様式13

配水用ポリエチレン管 φ100

工 事 名		越戸配水管布設工事		L= 286.7		286.7 m					
名称	形状・寸法	数 量		計	延長	布設延長		計		備 考	
直管		55		55 本	5.00 m	275		275	m		
切り管(切管調書)	甲	2		2 本	6.10 m	6.1		6.1	m		
	乙	2			2.70 m	2.7		2.7	m		
直管 合計				57 本		283.8		283.8	m		
EFチーズ(両受)	φ100×50			個	0.14 m				m		
	φ100×75			個	0.14 m				m		
	φ100×100			個	0.14 m				m		
F付EFチーズ(両受)	φ100×75			個	0.12 m				m		
	φ100×100			個	0.12 m				m		
EF ベンド(両受)	φ100	90°		個	0.45 m				m		
		45°		個	0.38 m				m		
		22° 1/2	1	1 個	0.28 m	0.28		0.28	m		
		11° 1/4		個	0.28 m				m		
EF ベンド(片受)	φ100	90°		個	0.56 m				m		
		45°	2	2 個	0.49 m	0.98		0.98	m		
		22° 1/2	1	1 個	0.39 m	0.39		0.39	m		
		11° 1/4	1	1 個	0.40 m	0.4		0.4	m		
曲管等合計	異形管接合箇所			ヶ所	異形管延長	2.05		2.05	m		
EFソケット	φ100	1		1 個							
ソトソール仕切弁	φ100	PE挿口付	1	1 個	0.86 m	0.86		0.86	m		
同上表函	1号	H=0.7		個							
		H=0.9		個							
		H=1.2		個							
	2号	H=0.7	1	1 個							
		H=0.9		個							
		H=1.2		個							
PCジョイント片落管	φ100*75	DIP×HPPE		個							
PCジョイント	φ100	HPPE×DIP	2	2 個							
識別マーカー	水道用		2	2 個							
不断水ストッパー	φ100	DCIP用		個							
その他合計	その他接合箇所			ヶ所	その他延長	0.86		0.86	m		
施工延長						286.71		286.71	m		
埋設テープ	W=50mm							286.7	m		
埋設シート	W=400mm							286.7	m		
									m		
計											
労務費											
布設工	直管合計+曲管等合計							285.9	m		
切断工	布設管							3	ヶ所		
融着接合工	φ100	1口当	63					63	ヶ所		
		2口当	1					1	ヶ所		
メカニカル継手工	φ100	HPPE	2					2	ヶ所		
		DCIP	2					2	ヶ所		
仕切弁設置工	φ100		1					1	ヶ所		
表函設置工	2号	H=0.7	1					1	ヶ所		
切断工(既設管)	φ100	HPPE							ヶ所		
		DCIP	2					2	ヶ所		
既設管撤去工 吊上げ+積込	φ100	DCIP	1					1	m		
									m		
ポリピック損料			1					1	式		
水替工			1					1	日		
ロケティングワイヤ	材工							286.7	m		
埋設テープ	W=50mm							286.7	m		
埋設シート	W=400mm							286.7	m		
共通仮設費											
技術管理費	通水試験工		286.71 ÷ 500m					0.57	日		

数 量 表

越戸配水管布設工事		配水用ポリエチレン管 φ100			当初
細 別	計 算	計算値	数 量	単 位	
As切断	t<15cm	573.4	570	m	
As剥ぎ取り	t=4cm 172.02	172.0	172	m2	
As運搬 DID地区無	DT4t L=6.5km 6.88	6.9	7	m3	
掘削	BH0.28 153.1	153.1	150	m3	
埋戻(砂)	BH0.28 73.93-3.8	70.1	70	m3	
埋戻(発生土)	BH0.28 25.80	25.8	26	m3	
下層路盤工 RC-40	t=20cm 172.02	172.0	170	m2	
上層路盤工 M-25	t=12cm 172.02	172.0	170	m2	
残土運搬 DID地区無	DT4t L=12.7km 153.1-25.8/0.9	124.4	120	m3	
整地	残土受入地	124.4	120	m3	
仮復旧 再密As13	乳剤散布無 t=3cm 172.02	172.0	172	m2	
As処分 (株)塩沢産業	16.17	16.2	16	t	
交通誘導員 B	標準稼働日数 19日 2人/日	38	38	人	

越戸配水管布設工事

当初

土工計算(管布設)

配水用ポリエチレン管 φ100

布設	延長	舗装厚	切断 条数	単位体積重量		掘削深	埋戻厚			舗装幅		平均幅					As取壊				掘削	埋戻		路盤工	
				As	Co		砂	発生土	碎石	As	Co	掘削	砂	発生土	下層	上層	切断	取壊	運搬	処分		砂	発生土	下層	上層
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	W	m	m2	m3	t	V	V	V	m3	m3
土工(1)	286.70	0.04	2	2.35		0.89	0.43	0.15		0.60		0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	573.40	172.02	6.88	16.17	153.10	73.97	25.80	172.02	172.02
計	286.70																573.40	172.02	6.88	16.17	153.10	73.97	25.80	172.02	172.02

管控除

φ100	L=	286.7 m	0.13	*	0.13	*	3.14	÷	4	*	286.7	=	3.8	m3
φ75	L=	m	0.09	*	0.09	*	3.14	÷	4	*		=		m3
												計	3.8	m3

土工計算(舗装復旧)

復旧	延長	舗装厚	切断 条数	単位体積重量		掘削深	埋戻厚			舗装幅		平均幅					As取壊		Co取壊		掘削	埋戻			
				As	Co		砂	発生土	碎石	As	Co	掘削	砂	発生土	碎石	碎石	切断	取壊	切断	取壊		砂	発生土	碎石	碎石
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V	V
計																									

As運搬	m2	*	=	m3	*	=	t	m2	3cm
	m2	*	=	m3	*	=	t	m2	5cm
	m2	*	=	m3	*	=	t	m2	cm
計	m2			m3			t		

種類			規格	単位	合計	1	2	3	4	5	6	7	
			メーター径			φ13	φ13	φ13	φ13	φ13	φ13	φ13	
			給水管口径			φ20	φ25	φ20	φ20	φ20	φ20	φ20	
労務費	分水建込工	HPPE用	φ100 × 50	ヶ所									
			φ100 × 25	"	1		1						
			φ100 × 20	"	5	1			1	1	1	1	
	管布設工	PP	φ50	m									
			φ25	"	1.0		1.0						
			φ20	"	19.3	6.0		2.5	1.9	1.9	1.6	5.4	
			φ13	"									
		HIVP	φ50	m									
			φ16	"	4.5			4.5					
	φ13		"										
	継手工	PP継手	φ50	口									
			φ25	"	5		3	2					
			φ20	"	13	2		3	2	2	2	2	
			φ13	"									
		TS継手	φ40	口									
			φ16	"	5			5					
			φ13	"	1			1					
		小口径鋼管継手	φ50	口									
			φ20	"	7	1		2	1	1	1	1	
	φ13		"	1			1						
	止水栓取付工	止水栓のみ	ヶ所										
		ボックス取付込み	"	5	1				1	1	1	1	
	量水器取付工		ヶ所										
		"	1					1					
管明示テープ	W=50		m	12.5	4.0	1.0	1.5	0.6	0.6	0.6	4.2		
埋設管表示シート	W=400		m	12.5	4.0	1.0	1.5	0.6	0.6	0.6	4.2		
ロケーティングワイヤー			m	20.3	6.0	1.0	2.5	1.9	1.9	1.6	5.4		

数 量 表

給水管切替数量調書		越戸配水管布設工事			当初
細 別	計 算	計 算 値	数 量	単 位	
As切断					
	t<15cm 26.00	26.0	26	m	
As剥ぎ取り					
	t=10cm以下 7.80	7.8	8	m ²	
As運搬 DID地区無					
	DT2t L=6.5km 0.31	0.3	0.3	m ³	
Co切断					
	t<15cm 10.6	10.6	11	m	
Co剥ぎ取り					
	t<10cm 0.32	0.3	0.3	m ³	
Co運搬 DID地区無					
	DT2t L=0.9km 0.32	0.3	0.3	m ³	
掘削					
	BH0.13 11.19	11.2	11	m ³	
埋戻(砂)					
	BH0.13 5.25	5.3	5	m ³	
埋戻(発生土)					
	BH0.13 2.16	2.2	2	m ³	
埋戻(RC-40)					
	BH0.13 1.11	1.1	1	m ³	
下層路盤工 RC-40					
	t=20cm 7.50	7.5	8	m ²	
上層路盤工 M-25					
	t=12cm 6.6	6.6	7	m ²	
上層路盤工 M-25					
	t=10cm 0.9	0.9	1	m ²	
敷砂利工 RC-40					
	t=10cm 3.60	3.6	4	m ²	
残土運搬 DID地区無					
	11.19-2.16/0.9	8.8	9	m ³	
整地					
	残土受入地	8.8	9	m ³	
仮復旧 再密AS13					
	乳剤散布なし t=3cm 7.8	7.8	8	m ²	
コンクリート 無筋・鉄筋構造物					
	18-8-25BB W/C60%以下 t=0.1m 0.3	0.3	0.3	m ³	
As処分					
	2.35t/m ³ 0.31*2.35	0.7	1	t	
Co処分					
	2.35t/m ³ 0.32*2.35	0.8	1	t	

給水管切替数量調書

当初

土工計算(管布設) 越戸配水管布設工事

給水番号-断面	延長 L	舗装厚 m	切断条数 本	単位体積重量		掘削深 H	埋戻厚				舗装幅		平均幅				As取壊		Co取壊		掘削 V	埋戻			路盤工		
				As t/m3	Co t/m3		砂 H	発生土 H	RC-40 H	RC-40 W	As W	Co W	掘削 W	砂 W	発生土 W	RC-40 W	切断 m	取壊 m2	切断 m	取壊 m2		砂 V	発生土 V	RC-40 V	下層 m2	上層 m2	敷砂利 m2
土工(2)	11.00	0.04	2	2.35		0.82	0.36	0.15			0.60		0.60	0.60	0.60		22.00	6.60			5.41	2.38	0.99		6.60	6.60	
土工(3)	2.00	0.04	2	2.35		0.72	0.36		0.36		0.60		0.60	0.60	0.60		4.00	1.20			0.86	0.43		0.43			
土工(4)	6.00					0.76	0.36	0.30		0.60			0.60	0.60	0.60						2.74	1.30	1.08				3.60
土工(5)	3.80	0.10	2		2.35	0.66	0.36		0.30		0.60		0.60	0.60	0.60				7.60	2.28	1.50	0.82		0.68			
土工(6)	1.50	0.10	2		2.35	0.76	0.36	0.10			0.60		0.60	0.60	0.60				3.00	0.90	0.68	0.32	0.09		0.90	0.90	
計	24.30																26.00	7.80	10.60	3.18	11.19	5.25	2.16	1.11	7.50		3.60

管控除

φ50	L=	m	*	0.06	*	0.06	*	3.14	÷	4	=	m3	
φ40	L=	m	*	0.05	*	0.05	*	3.14	÷	4	=	m3	
φ30	L=	m	*	0.04	*	0.04	*	3.14	÷	4	=	m3	
φ20	L=	m	*	0.03	*	0.03	*	3.14	÷	4	=	m3	
												計	m3

土工計算(舗装復旧)

復旧断面	延長 L	舗装厚 m	切断条数 本	単位体積重量		掘削深 H	上層路盤				舗装幅		平均幅				As取壊		Co取壊		掘削 V	上層路盤						
				As t/m3	Co t/m3		砂 H	発生土 H	発生土 H	M-40 H	As W	Co W	掘削 W	砂 W	発生土 W	M-40 W	切断 m	取壊 m2	切断 m	取壊 m2		砂 V	発生土 V	発生土 V	M-40 m2			
計																												

As運搬

	7.80 m2	*	0.04	=	0.31 m3
	m2	*		=	m3
計					0.31 m3

Co運搬

	3.18 m2	*	0.10	=	0.32 m3
計					0.32 m3