

集 計 表

当初

様式13

配水用ポリエチレン管 φ150

工 事 名 : 大畑配水管布設替工事										L= 59.2					59.2	m	
名称		形状・寸法		数 量				計	延長	布設延長					備 考		
				1	2	3	4			1	2	3	4	計			
直管				10				10 本	5.00 m	50				50	m		
切り管(切管調書)	甲			1				1 本	1.00 m	1				1	m		
	乙			1					3.50 m	3.5				3.5	m		
直管 合計								11 本		54.5				54.5	m		
EFチーズ(両受)	φ150×50							個	m						m		
	φ150×75							個	0.50 m						m		
	φ150×100							個	0.50 m						m		
F付EFチーズ(両受)	φ150×75							個	m						m		
	φ150×100							個	m						m		
EF ベンド(両受)	φ150	90°						個	m						m		
		45°						個	0.46 m					m			
		22° 1/2						個	m					m			
		11° 1/4						個	m					m			
EF ベンド(片受)	φ150	90°						個	0.73 m						m		
		45°	4					4 個	0.61 m	2.44				2.44	m		
		22° 1/2						個	0.53 m					m			
		11° 1/4						個	0.49 m					m			
ベンド (スピゴット)	φ150	90°						個	m						m		
		45°						個	m					m			
		22° 1/2						個	m					m			
		11° 1/4						個	m					m			
EF Sベンド(両受)	φ150	300H						個	m						m		
		450H						個	m					m			
		600H						個	m					m			
EF Sベンド(片受)	φ150	300H						個	m						m		
		450H	1					1 個	1.24 m	1.24				1.24	m		
		600H						個	m					m			
Sベンド (スピゴット)	φ150	300H						個	m						m		
		450H						個	m					m			
		600H						個	m					m			
EFフランジ	φ150							個	m					m			
フランジ	φ150							個	m					m			
EF片受レジュースー	φ150×75							個	m						m		
	φ150×100							個	m						m		
レジュースー(スピゴット)	φ150×75							個	m						m		
PE挿口付鋳鉄製T字管	φ150×75							個	0.93 m						m		
PE挿口付フランジ 単管	φ150	Ⅱ 型						個	m						m		
								個	m						m		
								個	m						m		
								個	m						m		
								個	m						m		
								個	m						m		
								個	m						m		
								個	m						m		
								個	m						m		
								個	m						m		
曲管等合計	異形管接合箇所							ヶ所	異形管延長	3.68				3.68	m		

[illegible]

[illegible]

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

大畑配水管布設替工事

管種 HPPE（配水用ポリエチレン管）

口径 $\phi 150$ mm

直管 5.00 m/本

当初

切管集計表

(単位：m)

[illegible]

数 量 表

大畑配水管布設替工事			配水用ポリエチレン管 φ150		当初
細 別	計 算		計算値	数 量	単位
As切断					
	t<15cm	109.4 + 0	109.4	110	m
As剥ぎ取り					
	t<10cm	33.69 + 0	33.7	34	m2
As運搬					
DID地区無	DT4t	L=11.3km 1.68	1.7	2	m3
As処分					
(株)塩沢産業	2.35t/m3	1.7 * 2.35	4	4	t
掘削					
	BH0.28	45.93	45.9	46	m3
埋戻(砂)					
	BH0.28	17.68 - 1.34	16.3	16	m3
埋戻(発生土)					
	BH0.28		17.83	18	m3
埋戻(碎石)					
RC-40	BH0.28	0.32	0.3	0.3	m3
残土運搬					
DID地区無	DT4t	L=9.4km 45.9 - 17.83/0.9	26.1	26	m3
整地					
	残土受入地		26.1	26	m3
石綿管運搬					
	DT4t	L=11.4km 0.153^2*3.14/4*4.0	0.07	0.1	m³
石綿管処分					
(株)ワールド重機開発		38.1kg/3m*4.0/1000	0.05	0.1	t
下層路盤					
RC-40		t=0.20m	33.7	34	m2
上層路盤					
M-25		t=0.12m	33.7	34	m2
仮復旧					
再密As13	乳剤散布無	t= 0.03m 33.69	33.7	34	m2
安全費					
交通誘導員B	5	日 × 2 人/日 =	10	10	人
任意仮設工					
軽量鋼矢板建込・引抜き(両側分)	※不断水施工分含む				
掘削深2.0m以下		8.9+1.5	10.4	10.4	m
軽量鋼矢板建込・引抜き(両側分)					
掘削深2.5m以下		4.5	4.5	4.5	m
軽量金属支保材設置・撤去工	※不断水施工分含む				
ギア式パイプサポート1段 2.0m以下		8.9+1.5	10.4	10.4	m
軽量金属支保材設置・撤去工					
ギア式パイプサポート2段 3.5m以下		4.5	4.5	4.5	m
軽量鋼矢板賃料	※不断水施工分含む				
H=2.0m		軽量鋼矢板賃料H=2.0m 使用数量より	1.9	1.9	t
軽量鋼矢板賃料					
H=2.5m		軽量鋼矢板賃料H=2.5m 使用数量より	1.1	1.1	t
運搬費					
仮設材の運搬					
12m以内10kmまで往復		1.9+1.1	3.0	3.0	t
仮設材の積み込み・取卸し費					
往復分		1.9+1.1	3.0	3.0	t

大畑配水管布設替工事

当初

土工計算(管布設)

HPPE φ150

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		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	切断	取壊	切断	取壊		砂	発生土	碎石	
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V	
土工断面1	34.8	0.05	2	2.35		0.93	0.48	0.15		0.60		0.60	0.60	0.60		69.60	20.88			19.42	10.02	3.13		
土工断面2	11.2	0.05	2	2.35		1.43	0.48	0.65		0.60		0.60	0.60	0.60		22.40	6.72			9.61	3.23	4.37		
土工断面3	8.7	0.05	2	2.35		1.70	0.48	0.92		0.70		0.70	0.70	0.70		17.40	6.09			10.35	2.92	5.60		
土工断面4	4.50					2.08	0.48	1.50	0.10			0.70	0.70	0.70	0.70					6.55	1.51	4.73	0.32	
計	59.20															109.40	33.69			45.93	17.68	17.83	0.32	

管控除

φ150 L= 59.2 m 0.17 * 0.17 * 3.14 ÷ 4 * 59.2 = 1.34 m3

計 1.34 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	切断	取壊	切断	取壊		砂	発生土	碎石	
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V	
土工断面1	34.80																							
土工断面2	11.20																							
土工断面3	8.70																							
土工断面4	4.50																							
計	59.20																							

As運搬

33.69 m2 * 0.05 = 1.68 m3

 m2 * 0.03 = m3

計 1.68 m3

軽量鋼矢板賃料H＝		2.0	m	路線延長	10.2	m	補助工法無し	(その1) H＝2.0m,1段				
機械掘削BH山積0.80	m ³	軽量h＝2.0	10.20	m	支保工1段	10.20	m	HPPE150布設	8.70	m		
機械掘削BH山積0.45	m ³	軽量h＝2.5		m	支保工2段		m	DIP300布設		m		
機械掘削BH山積0.28	14.69 m ³	軽量h＝3.0		m	支保工3段		m	掘削幅	0.70	m		
砂基礎工	5.01 m ³	軽量h＝3.5		m				平均掘削深	1.70	m		
埋戻工	7.06 m ³	軽量h＝4.0		m				砂基礎厚	0.48	m		
機械掘削BH山積0.80	÷	109.00	＝	日	矢板設置撤去2.0	10.20	×	0.028	＝	0.3	日	
機械掘削BH山積0.45	÷	74.00	＝	日	矢板設置撤去2.5		×	0.030	＝		日	
機械掘削BH山積0.28	14.69 ÷	59.00	＝	0.2 日	矢板設置撤去3.0		×	0.032	＝		日	
砂基礎	5.01 ÷	36.00	＝	0.1 日	矢板設置撤去3.5		×	0.035	＝		日	
機械埋戻	7.06 ÷	36.00	＝	0.2 日	矢板設置撤去4.0		×	0.036	＝		日	
HPPE150布設	8.70	×	0.026	＝	0.2 日	支保工設置撤去1段	10.20	×	0.013	＝	0.1 日	
DIP300布設		×	0.028	＝	日	支保工設置撤去2段		×	0.022	＝	日	
		×		＝	日	支保工設置撤去3段		×	0.036	＝	日	
		×		＝	日							
供用日数(A)	1.2	×	1.7	＝	2 日	供用日賃料(M)	建物(R08.1/P.810)、積資(R08.1/P.286)	刊行物単価	円/t/日			
転用回数(n)	10.20	÷	10.2	＝	1 回	整備費(C)	建物(R08.1/P.810)、積資(R08.1/P.286)	刊行物単価	円/t/回			
補正率(N)	(1＋ 1)÷	2	＝	1.0		使用数量(T)	2.0	×	2枚×0.0472×	10.2	＝	1.9 t
軽量鋼矢板賃料	供用日賃料(M)	×	2.0	＋	整備費(C)	×	1.0	×	2.75	＝	円	
軽量金属支保工		1	段	路線延長	10.2	m	(その1) H＝2.0m,1段					

軽量鋼矢板賃料H＝		2.5	m	路線延長	4.5	m	補助工法無し	(その2) H＝2.5m,2段									
機械掘削BH山積0.80	m ³	軽量h＝2.0		m	支保工1段	m	HPPE150布設	4.50	m								
機械掘削BH山積0.45	m ³	軽量h＝2.5	4.50	m	支保工2段	4.50	DIP300布設		m								
機械掘削BH山積0.28	20.59 m ³	軽量h＝3.0		m	支保工3段	m	掘削幅	0.70	m								
砂基礎工	5.25 m ³	軽量h＝3.5		m			平均掘削深	2.08	m								
埋戻工	10.19 m ³	軽量h＝4.0		m			砂基礎厚	0.48	m								
機械掘削BH山積0.80	÷	109.00	＝	日	矢板設置撤去2.0	×	0.028	＝	日								
機械掘削BH山積0.45	÷	74.00	＝	日	矢板設置撤去2.5	4.50	×	0.030	＝	0.1	日						
機械掘削BH山積0.28	20.59 ÷	59.00	＝	0.3	日	矢板設置撤去3.0	×	0.032	＝	日							
砂基礎	5.25 ÷	36.00	＝	0.1	日	矢板設置撤去3.5	×	0.035	＝	日							
機械埋戻	10.19 ÷	36.00	＝	0.3	日	矢板設置撤去4.0	×	0.036	＝	日							
HPPE150布設	4.50	×	0.026	＝	0.1	日	支保工設置撤去1段	×	0.013	＝	日						
DIP300布設		×	0.028	＝	日	支保工設置撤去2段	4.50	×	0.022	＝	0.1	日					
		×		＝	日	支保工設置撤去3段		×	0.036	＝	日						
		×		＝	日												
供用日数(A)	1.0	×	1.7	＝	2	日	供用日賃料(M)	建物(R08.1/P.810)、積資(R08.1/P.286) 刊行物単価 円/t/日									
転用回数(n)	4.50	÷	4.5	＝	1.0	回	整備費(C)	建物(R08.1/P.810)、積資(R08.1/P.286) 刊行物単価 円/t/回									
補正率(N)	(1＋ 1.0) ÷		2	＝	1		使用数量(T)	2.5	×	2枚	×	0.0472	×	4.5	＝	1.1	t
軽量鋼矢板賃料	供用日賃料(M)	×	2.0	＋	整備費(C)	×	1.0	×	2.75		＝					円	
軽量金属支保工		2	段	路線延長	4.5	m	(その2) H＝2.5m,2段										

仮設用レンタルステンレス管 (SUS)

様式13

工 事 名 : 横尾配水管布設替工事								
路 線 名 : 仮設管 SUS φ 100mm L= 18.7 m								
名称	規格	数量	単位	換算	単位	換算延長	単位	備 考
エルボ	G50A×90° U×S		個	0.21	m		m	
接続短管	G50A S×ネジ		個	0.20	m		m	
G50A計				換算延長			m	
名称	規格	数量	単位	換算	単位	換算延長	単位	備 考
直管	G100A×4.0m U×S	1	本	4.00	m	4.00		
直管	G100A×2.0m U×S	1	本	2.00	m	2.00		
直管	G100A×1.0m U×S	5	本	1.00	m	5.00		
直管	G100A×0.5m U×S	4	本	0.50	m	2.00		
フレキ管	G100A×1.0m U×S	1	本	1.00	m	1.00		
レギュレーサー	G100A×80A S×S		本	0.22	m			
エルボ	G100A×90° U×S	10	個	0.37	m	3.70		
エルボ	G100A×45° U×S		個	0.19	m			
取出短管	G100A 25A U×S	2	個	0.15	m	0.30		
接続短管	G100A U×U	2	個	0.02	m	0.04		
接続短管	G100A S×F(上水)	4	個	0.16	m	0.64		
G100A計				換算延長		18.68	m	
施工延長						18.68 m		
名称	規格	計算式			布設延長		単位	備 考
不断水割T字管	φ 400×100 (F)				1		個	
不断水割T字管	φ 150×100 (F)				1		個	
フランジ蓋	φ 100 (Ⅱ類)				2		個	仮設管撤去後設置
フランジ接合材	φ 100				5		組	
仕切弁・空気弁表函	円形1号 φ 250 H1200用				2		組	
ストレーナ	100A				1		基	※支給品
減圧弁	100A				1		基	※支給品
名称	規格	計算式			布設延長		単位	備 考
ステンレス鋼管布設工	G100A				18.7		m	
ステンレス鋼管継手工	G100A				28		箇所	
ステンレス鋼管撤去工	G100A				18.7		m	
ステンレス鋼管継手取外工	G100A				28		箇所	
不断水連絡工	φ 400×100				1		箇所	
不断水連絡工	φ 150×100				1		箇所	
ストレーナ設置工	100A				1		基	66kg
ストレーナ撤去工	100A				1		基	〃
減圧弁設置工	100A				1		基	80kg
減圧弁撤去工	100A				1		基	〃
フランジ継手工	φ 100				7		口	
フランジ継手取外し工	φ 100				5		口	
表函設置工	円形1号 φ 250 H=1200用				2		ヶ所	
表函撤去工	円形1号 φ 250 H=1200用				2		ヶ所	
共通仮設費								
ステンレス鋼管運搬	4t車 往復				1		式	

様式13

[illegible]

数 量 表

大畑配水管布設替工事				
仮設管SUS φ 100			当初	
細 別	計 算		計算値	数 量 単位
As切断				
	t=<15cm	17 + 0	17	17 m
As剥ぎ取り				
	t=<10cm	7.05 + 3.3	10.4	10 m2
As運搬				
DID地区無	DT4t	L=11.3km 0.45	0.5	1 m3
As処分				
(株)塩沢産業	2.35t/m3	0.5 * 2.35	1.2	1 t
掘削				
	BH0.28	8.52	8.5	9 m3
埋戻(砂)				
	BH0.28	2.8 - 0.24	2.6	3 m3
埋戻(発生土)				
	BH0.28	3.5	3.5	4 m3
埋戻(碎石)				
RC-40	BH0.28	0		m3
残土運搬				
DID地区無	DT4t	L=9.4km 8.52 - 3.5 /0.9	4.6	5 m3
整地				
	残土受入地		4.6	5 m3
下層路盤				
RC-40	t=0.20m		7.05	7 m2
上層路盤				
M-25	t=0.12m		7.05	7 m2
仮復旧				
再密As13	乳剤散布無	t= 0.03m 10.35	10.4	10 m2
不陸整正				
	補足材無			m2
表層工				
再密As20F	乳剤散布有	t= 0.05m		m2
安全費				
交通誘導員B	3	日 × 2 人/日 =	6	6 人

大畑配水管布設替工事

当初

土工計算(管布設)

仮設管SUS 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		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	切断	取壊	切断	取壊		砂	発生土	碎石
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V
不断水1	1.5	0.05	2	2.35		1.93	0.93	0.65		1.50		1.50	1.50	1.50		3.00	2.25			4.34	2.09	1.46	
不断水2	1.5	0.05	2	2.35		1.42	0.47	0.65		1.00		1.00	1.00	1.00		3.00	1.50			2.13	0.71	0.98	
埋設部	5.5	0.05	2	2.35		0.30		0.32		0.60		0.60		0.60		11.00	3.30			0.99		1.06	
計	8.50															17.00	7.05			7.46	2.80	3.50	

管控除

φ400	L=	1.50	m	0.43	*	0.43	*	3.14	÷	4	*	1.5	=	0.22	m3
φ100	L=	1.50	m	0.13	*	0.13	*	3.14	÷	4	*	1.5	=	0.02	m3
													計	0.24	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	切断	取壊	切断	取壊		砂	発生土	碎石
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V
不断水1	1.50																						
不断水2	1.50																						
埋設部	5.50	0.03		2.35		0.32				0.60		0.60					3.30			1.06			
計	8.50																3.30			1.06			

As運搬

	7.05	m2	*	0.05	=	0.35	m3
	3.30	m2	*	0.03	=	0.10	m3
計	10.35	m2				0.45	m3