

数 量 計 算 書

坂原配水流量計室

位 置				
	計 算 式	結 果	計 算 式	結 果
材 料				
DIP-NS 切管	φ 100×400	1.0 本		
DIP-NS 90° 曲管	φ 100	2.0 個		
DIP-NS 短管1号	φ 100	3.0 個		
DIP-NS 短管2号	φ 100	1.0 個		
DIP-NS ライナ	φ 100	1.0 個		
DIP-NS 挿しロリング	φ 100	1.0 個		
ソフトシール仕切弁	φ 100	2.0 基		
ストッパーバルブ	VP用 φ 100	1.0 基		
不断水割T字管	VP用 F型 φ 100×φ 100	2.0 基		

数 量 計 算 書

坂原配水流量計室

位 置				
	計 算 式	結 果	計 算 式	結 果
電磁流量計	φ 75 (別途工事)	-	基	
伸縮管	SUS φ 75	1.0	個	
両フランジ短管	DIP φ 75×1060	2.0	本	
両フランジ片落管	DIP φ 100×φ 75	2.0	個	
フランジ継手材	SUS φ 75	5.0	組	
フランジ継手材	SUS φ 100	6.0	組	
仕切弁BOX	土被り1200 φ 100	3.0	組	
ポリエチレンスリーブ	φ 100	4.65	m	
レジコン弁室	内のり寸法 1000×1500×1200	1.0	式	

数 量 計 算 書

安栖里配水流量計室築造工

位 置				
	計 算 式	結 果	計 算 式	結 果
材 料				
DIP直管	NS形 1種 乙切管 φ 150 900	1.0 本		
FCD 受挿しソフトシール弁	NS形 2種 φ 150	2.0 基		
FCD 不断水割T字管	本管VP V型 φ 150× φ 150	2.0 基		
FCD ストッパーバルブ	本管VP φ 150	1.0 基		
SUS 伸縮管	φ 100	1.0 個		
電磁流量計	φ 100 (別途工事)	- 基		
DIP 受挿し片落管	NS形 φ 150× φ 100	1.0 個		
DIP 挿し受片落管	NS形 φ 150× φ 100	1.0 個		
DIP 45° 曲管	NS形 φ 150	8.0 個		

数 量 計 算 書

安栖里配水流量計室築造工

位 置				
	計 算 式	結 果	計 算 式	結 果
DIP 22 ^{1/20} 曲管	NS形 φ 150	2.0 個		
DIP 短管1号	NS形 7.5K φ 150	2.0 個		
DIP 短管1号	NS形 7.5K φ 100	1.0 個		
DIP 短管2号	NS形 7.5K φ 100	1.0 個		
DIP 両フランジ短管	7.5K φ 100×850L	2.0 個		
ポリエチレンスリーブ	φ 150 3.5+2.7+1.0+0.6	7.80 m		
レジコン弁室	内のり寸法 900×1200×1200	1.0 式		
フランジ継手材	SUS φ 150 7.5K	4.0 組		
仕切弁BOX	d=1200 φ 150	3.0 組		
フランジ継手材	SUS φ 100 7.5K	5.0 組		

数 量 計 算 書

坂原配水流量計室

位 置				
	計 算 式	結 果	計 算 式	結 果
労 務 (布設工)				
鋳鉄管布設工	φ 75	2.44 m		
鋳鉄管布設工	φ 100	5.74 m		
NS継手工	直管部 φ 100	1.0 口		
NS継手工	異形管部 φ 100	5.0 口		
仕切弁設置工	φ 100	2.0 基		
不断水割T字管 設置工	VP型 F型 φ 100×φ 100	2.0 基		
フランジ継手工	φ 75	5.0 口		
ストッパーバルブ 設置工	VP用 φ 100	1.0 基		
仕切弁室工	土被り1200 φ 100	3.0 箇所		

数 量 計 算 書

坂原配水流量計室

位 置				
	計 算 式	結 果	計 算 式	結 果
フランジ継手工	φ 100	6.0 口		
ポリエチレンスリーブ工	φ 100	4.65 m		
NS挿し口加工	φ 100	2.0 箇所		
レジコン弁室設置工	内のり寸法 1000×1500×1200	1.0 箇所		
鑄鉄管切断工	NS溝切 φ 100	2.0 箇所		
基礎碎石工	RC-40 t=10cm	2.34 m ²		
捨てコンクリート工		0.12 m ³		
型枠工		0.31 m ²		

数量計算書

安栖里配水流量計室築造工

位 置				
	計 算 式	結 果	計 算 式	結 果
労務 (布設工)				
鋳鉄管布設工	φ 150 3.50+2.7+1.0	7.2 m		
鋳鉄管布設工	φ 100	1.70 m		
継手工	φ 150 異形管部	15.0 箇所		
NS 不断水割T字管設置	本管VP φ 150×φ 150	2.0 箇所		
仕切弁設置工	φ 150	2.0 基		
ストッパー設置工	本管VP φ 150	1.0 基		
フランジ継手工	7.5K φ 150	4.0 口		
フランジ継手工	7.5K φ 100	5.0 口		
仕切弁室工	土被り1200 φ 150	3.0 箇所		

数量計算書

安栖里配水流量計室築造工

位 置	計 算 式		結 果		計 算 式		結 果	
NS継手工	φ 100		2.0	箇所				
ポリエチレンスリーブ工	φ 150		7.80	m				
レジコン弁室設置工	内のり寸法 900×1200×1200		1.0	箇所				
基礎砕石工	RC-40 t=10cm	1.2×1.5	1.80	m ²				
捨てコンクリート工	基礎均し 18-8-40BB	1.2×1.5×0.05	0.09	m ³				
型枠工	基礎均し (1.2+1.5)×2×0.05		0.27	m ²				

土工集計表

坂原配水流量計室

断面	口径	延長	舗装				床掘	埋戻					残土処理			仮復旧 t= cm
			切断		取壊し			機械掘	路盤工 (RC-30)	路盤工 (RC-40)	サンド クッション	再生ク ラッシャー ラン	流用土	機 械 積込み	人 力 積込み	
			20 cmまで	cmまで	10 cm	cm										
①	φ100	4.65	9.30		3.02		3.84		3.02	0.71		2.72	1.12		0.30	
流量計室	BOX	1箇所	13.04		10.57		12.90		10.57			9.03	3.87		1.06	
	計	4.65	22.34		13.59		16.74		13.59	0.71		11.75	4.99		1.36	

土工集計表

安栖里配水流量計室

断面	口径	延長	舗装				床掘	埋戻					残土処理			仮復旧 t= cm
			切断		取壊し		機械掘	路盤工 (RC-30)	路盤工 (RC-40)	サンド クッション	再生ク ラッシュー ラン	流用土	機 械 積込み	人 力 積込み	舗装殻	
			20 cmまで	cmまで	5 cm	cm										
①	φ 75	5.60	11.20		2.80		3.64		2.80	0.63		2.68	0.95		0.11	
②	φ 75	14.30	28.60		7.15		6.43		7.15	1.63		4.00	2.43		0.28	
流量計室	BOX	1箇所	13.04		10.57		13.55		10.57			9.66	3.89		0.42	
	計	19.90	52.84		20.52		23.62		20.52	2.26		16.34	7.27		0.81	

坂原配水流量計室										① の 掘 削 断 面										計	
管路延長		4.65																4.65			
継手掘箇所																					

土 工

舗装切断工		2.000		ヶ所		×		4.65		m		=		9.30		m		
舗装取壊工		0.65		m		×		4.65		m		=		3.02		m ²		
不陸整正		0.65		〃		×		4.65		m		=		3.02		m ²		
床掘	機械掘		0.826		m ³ /m		×		4.65		m		=		3.84		m ³	
	人力掘				〃		×				m		=				m ³	
埋戻	サンドクッション		0.153		〃		×		4.65		m		=		0.71		m ³	
	路盤(RC-40)		0.650		〃		×		4.65		m		=		3.02		m ²	
	流用土		0.585		〃		×		4.65		m		=		2.72		m ³	
					〃		×				m		=				m ³	
残土処理	土砂(機械)		0.241		〃		×		4.65		m		=		1.12		m ³	
	土砂(人力)				〃		×				m		=				m ³	
	舗装殻		0.065		〃		×		4.65		m		=		0.30		m ³	

継手掘

掘削				m ³ /ヶ所		×				ヶ所		=				m ³		
掘削				〃		×				ヶ所		=				m ³		
埋戻	サンドクッション				〃		×				ヶ所		=				m ³	
					〃		×				ヶ所		=				m ³	
					〃		×				ヶ所		=				m ³	
残土処理	土砂				〃		×				ヶ所		=				m ³	
					〃		×				ヶ所		=				m ³	

安栖里配水流量計室										① の 掘 削 断 面										計	
管路延長		0.97	0.92																	1.89	
継手掘箇所																					

土 工

舗装切断工		2.000	ヶ所	×	4.65	m	=	9.30	m
舗装取壊工		0.700	m	×	4.65	m	=	3.25	m ²
不陸整正		0.700	〃	×	4.65	m	=	3.25	m ²
床掘	機械掘	0.994	m ³ /m	×	4.65	m	=	4.62	m ³
	人力掘		〃	×		m	=		m ³
埋戻	サンドクッション	0.236	〃	×	4.65	m	=	1.09	m ³
	路盤(RC-40)		〃	×		m	=		m ²
	流用土	0.749	〃	×	4.65	m	=	3.48	m ³
			〃	×		m	=		m ³
残土処理	土砂(機械)	0.245	〃	×	4.65	m	=	1.13	m ³
	土砂(人力)		〃	×		m	=		m ³
	舗装殻	0.035	〃	×	4.65	m	=	0.16	m ³

継手掘

掘削			m ³ /ヶ所	×		ヶ所	=		m ³
掘削			〃	×		ヶ所	=		m ³
埋戻	サンドクッション		〃	×		ヶ所	=		m ³
			〃	×		ヶ所	=		m ³
			〃	×		ヶ所	=		m ³
残土処理	土砂		〃	×		ヶ所	=		m ³
			〃	×		ヶ所	=		m ³

安栖里配水流量計室		② の 掘 削 断 面								計
管路延長	3.50	2.70								6.20
継手掘箇所										

土 工

舗装切断工	2.000	ヶ所	×	1.89	m	=	3.78	m	
舗装取壊工	0.700	m	×	1.89	m	=	1.32	m ²	
不陸整正	0.700	〃	×	1.89	m	=	1.32	m ²	
床掘	機械掘	0.784	m ³ /m	×	1.89	m	=	1.48	m ³
	人力掘		〃	×		m	=		m ³
埋戻	サンドクッション	0.236	〃	×	1.89	m	=	0.44	m ³
	路盤(RC-40)		〃	×		m	=		m ²
	流用土	0.539	〃	×	1.89	m	=	1.01	m ³
			〃	×		m	=		m ³
残土処理	土砂(機械)	0.245	〃	×	1.89	m	=	0.46	m ³
	土砂(人力)		〃	×		m	=		m ³
	舗装殻	0.035	〃	×	1.89	m	=	0.06	m ³

継手掘

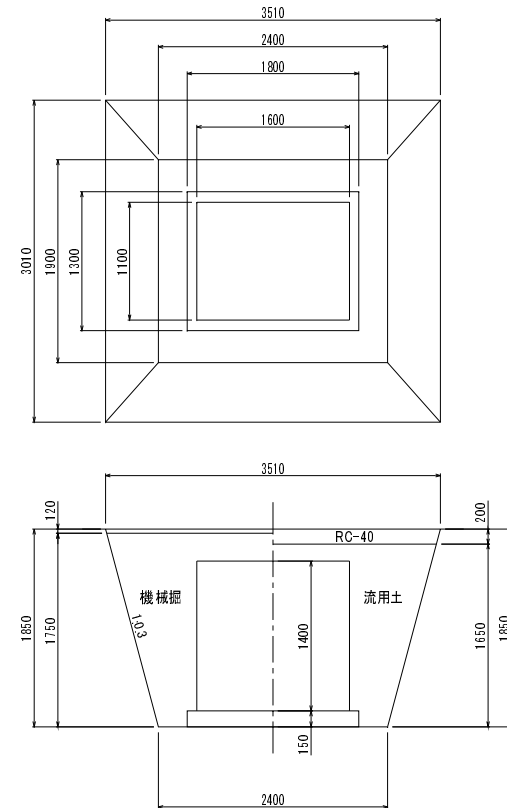
掘削		m ³ /ヶ所	×		ヶ所	=		m ³
掘削		〃	×		ヶ所	=		m ³
埋戻	サンドクッション	〃	×		ヶ所	=		m ³
		〃	×		ヶ所	=		m ³
		〃	×		ヶ所	=		m ³
残土処理	土砂	〃	×		ヶ所	=		m ³
		〃	×		ヶ所	=		m ³

坂原流量計室

1.0箇所 当り

名称	形状・寸法	計算式	単位	数量
舗装版切断工	Con t =10cm	$3.51 \times 2 + 3.01 \times 2$	m	13.040
舗装版掘削・積込工	Con 平積み0.20 t =10cm	3.51×3.01	m ²	10.565
機械床堀工	平積み0.20	$3.51 - 0.10 \times 0.3 \times 2 = 3.450$ $3.01 - 0.10 \times 0.3 \times 2 = 2.950$ $(3.450 \times 2.950 + 2.4 \times 1.9) \times 1.75 / 2$	m ³	12.895
埋戻工	平積み0.20 発生土	$3.51 - 0.20 \times 0.3 \times 2 = 3.390$ $3.01 - 0.20 \times 0.3 \times 2 = 2.890$ $(3.390 \times 2.890 + 2.4 \times 1.9) \times 1.65 / 2 = 11.845$ $1.8 \times 1.3 \times 0.15 = 0.351$ $1.6 \times 1.1 \times 1.4 = 2.464$ $11.845 - 0.351 - 2.464$	m ³	9.030
残土処分工	2t車平積み0.20 指定処分 土砂	$12.895 - 9.030$	m ³	3.865
残殻処分工	2t車平積み0.20 指定処分 Con	10.565×0.10	m ³	1.057
路盤工	RC-40 t=20cm		m ²	10.565

流量計室



安栖里流量計室

1.0箇所 当り

名称	形状・寸法	計算式	単位	数量
舗装版切断工	As t=5cm	$3.01 \times 2 + 2.71 \times 2$	m	11.440
舗装版掘削・積込工	As 平積み0.20 t=5cm	3.01×2.71	m ²	8.157
機械床堀工	平積み0.20	$(3.01 \times 2.71 + 1.6 \times 1.9) \times 1.8 / 2$	m ³	10.077
埋戻工	平積み0.20 発生土	$3.51 - 0.14 \times 0.3 \times 2 = 3.426$ $3.01 - 0.14 \times 0.3 \times 2 = 2.926$ $(3.426 \times 2.926 + 2.4 \times 1.9) \times 1.71 / 2 = 12.470$ $1.5 \times 1.2 \times 0.15 = 0.27$ $1.3 \times 1.0 \times 1.4 = 1.82$ $10.077 - 0.27 - 1.82$	m ³	7.987
残土処分工	4t車平積み0.20 指定処分 土砂	$10.077 - 7.987$	m ³	2.090
残殻処分工	4t車平積み0.20 指定処分 As	8.157×0.05	m ³	0.408
仮復旧	再生密粒度As t=3cm		m ²	8.157

流量計室

