

管きょ工(開削)-管路土工

上段：變更前 下段：變更後

P. 1

[illegible]

P. 2

管きょ工(開削)ー管路土工			上段：変更前													下段：変更後			P. 2	
名 称	単位	単位長	算 式													数量		延長計算 (m)		摘 要
			圧送	自然落下												計	改め	布設延長	管延長	
管路埋戻(HIVPφ100)	m3															229.817	229			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+人力締固め) 流用土山±0.28m	m3		52.377													52.377	52			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+タンバ締固め) 流用土山±0.28m	m3		177.440													177.440	177			
管路埋戻(HIVPφ150)	m3															233.574	233			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+人力締固め) 流用土山±0.28m	m3		50.689													50.689	50			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+タンバ締固め) 流用土山±0.28m	m3		182.885													182.885	182			
管路埋戻(PRPφ200)	m3															258.003	258			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+人力締固め) 流用土山±0.28m	m3		24.402													24.402	24			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+人力締固め) 流用土山±0.45m	m3		1.524													1.524	1.5			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+タンバ締固め) 流用土山±0.28m	m3		211.326													211.326	211			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+タンバ締固め) 流用土山±0.45m	m3		20.751													20.751	20			
管路埋戻(WREETDAφ100)	m3															9.089	9.0			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+人力締固め) 流用土 バックホウ 山積0.28m3[平積0.2m3]	m3		2.341													2.341	2.3			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+タンバ締固め) 流用土 バックホウ山積0.28m3[平積0.2m3]	m3		6.748													6.748	6.7			

管きょ工(開削)～管路土工

上段：変更前 下段：変更後

P. 3

名 称			単位	単位長	算 式										数量		延長 計 算 (m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
発生土処理 現場～仮置き場～現場 HIVP φ100			m3												255.098	255			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 下水道工事1km DID区間無			m3		9.353	-1.690									7.663	7.6			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 土木工事1km DID区間無			m3		350.562	-103.127									247.435	247			
積込(ルーズ)			m3		255.098										255.098	255			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 土木工事1km DID区間無			m3		255.098										255.098	255			
発生土処理 現場～仮置き場～現場 HIVP φ150			m3												259.269	259			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 下水道工事1km DID区間無			m3		25.910	-4.663									21.247	21			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 土木工事1km DID区間無			m3		342.124	-104.102									238.022	238			
積込(ルーズ)			m3		259.269										259.269	259			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 土木工事1km DID区間無			m3		259.269										259.269	259			
発生土処理 現場～仮置き場～現場 PRP φ200			m3												286.386	286			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 下水道工事1km DID区間無			m3		310.072	-48.412									261.660	261			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 下水道工事1km DID区間無			m3		26.365	-1.639									24.726	24			
積込(ルーズ)			m3		286.386										286.386	286			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 土木工事1km DID区間無			m3		286.386										286.386	286			
発生土処理 現場～仮置き場～現場 WEETDA φ100			m3												10.087	10			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック 4t積級 土砂 良好 一般土木工事 1km DID区間無			m3		14.889	-4.802									10.087	10			
積込(ルーズ) 土砂 小規模(標準)			m3		10.087										10.087	10			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック 4t積級 土砂 良好 一般土木工事 1km DID区間無			m3		10.087										10.087	10			

管きょ工(開削)-管路土工

上段：変更前 下段：変更後

P. 4

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
発生土処理 現場～仮置き場～処分場 HVPφ100	m3														104.817	104			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 下水道工事1.0km DID区間無	m3		1.690												1.690	1.6			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 土木工事1.0km DID区間無	m3		103.127												103.127	103			
積込(ルーズ)	m3		1.690	103.127											104.817	104			
発生土運搬工(10t積級) 土砂良好一般土木工事DID区間無	m3		104.817												104.817	104			
処分費	m3		104.817												104.817	104			
発生土処理 現場～仮置き場～処分場 HVPφ150	m3														108.765	108			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 下水道工事1km DID区間無	m3		4.663												4.663	4.6			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 土木工事1km DID区間無	m3		104.102												104.102	104			
積込(ルーズ)	m3		108.765												108.765	108			
発生土運搬工(10t積級)	m3		108.765												108.765	108			
処分費	m3		108.765												108.765	108			
発生土処理 現場～仮置き場～処分場 PRPφ200	m3														50.051	50			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 下水道工事1km DID区間無	m3		48.412												48.412	48			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンポトラック4t積級 土砂 良好 下水道工事1km DID区間無	m3		1.639												1.639	1.6			
積込(ルーズ)	m3		50.051												50.051	50			
発生土運搬工(10t積級)	m3		50.051												50.051	50			
処分費	m3		50.051												50.051	50			

管きょ工(開削)-管路土工

上段：變更前 下段：變更後

P. 5

[illegible]

管きょ工(開削)～管布設工

上段：変更前 下段：変更後

P. 6

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
硬質塩化ビニル管 φ100	m														434.51	434			
耐衝撃性硬質塩化ビニル管ゴム輪受口 φ100mm	本		86												86	86			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル 管継手 φ100 45° ベンド RR	個		15												15	15			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル 管継手 φ100 22° 1/2 ベンド RR	個		2												2	2			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル 管継手 φ100 11° 1/4 ベンド RR	個		3												3	3			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル 管継手 φ100 5° 5/8 ベンド RR	個		4												4	4			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル 管継手 φ100 両受ソケット RR	個		7												7	7			
メカフランジ φ100 RRMF	個		1												1	1			
離脱防止金具 ゴム輪受口用 (片受) φ100	個		43												43	43			
離脱防止金具 ゴム輪 ソケット用 (両受) φ100	個		7												7	7			
埋設標識シート 150mm×50m 2倍	巻		9												9	9			
下水道管明示テープ 50mm×20m	巻		36												36	36			
圧送管布設(硬質塩化ビニル管) φ100mm	m		434.511												434.511	434			
圧送管布設工(塩ビ管RR継手工) φ100mm	口		125												125	125			
圧送管切断工(硬質塩化ビニル管) φ100mm	口		17												17	17			
圧送管布設工(塩ビ管RR継手工) φ100mm 離脱防止金具	口		50												50	50			
管明示テープ工 下水道用 500mm×20m 天端明示有	m		434.51												434.511	434			
管明示シート 下水道用 500mm×50m 2倍	m		434.51												434.511	434			

管きょ工(開削)～管布設工

上段：変更前 下段：変更後

P. 7

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
硬質塩化ビニル管 φ150	m														430.75	430			
耐衝撃性硬質塩化ビニル管ゴム輪受口 φ150mm	本		83												83.000	83			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル管継手 φ150 90° ベンド RR	個		4												4.000	4			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル管継手 φ150 45° ベンド RR	個		19												19.000	19			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル管継手 φ150 22° 1/2 ベンド RR	個		3												3.000	3			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル管継手 φ150 11° 1/4 ベンド RR	個		3												3.000	3			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル管継手 φ150 5° 5/8 ベンド RR	個		3												3.000	3			
水道用ゴム輪形耐衝撃硬質ポリ塩化ビニル管継手 φ150 両受ソケット RR	個		19												19.000	19			
離脱防止金具 ゴム輪受口用 φ150 片受	個		49												49.000	49			
離脱防止金具 ゴム輪ソケット用 φ150 両受	個		18												18.000	18			
埋設標識シート 150mm×50m 2倍	巻		9												9.000	9			
下水道管明示テープ 50mm×20m	巻		31												31.000	31			
圧送管布設工(硬質塩化ビニル管) φ150mm	m		430.75												430.75	430			
圧送管切断工(硬質塩化ビニル管) φ150mm	口		31												31.000	31			

管きょ工(開削)-管布設工

上段：変更前 下段：変更後

P. 8

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
圧送管布設工(塩ビ管RR継手工) φ150mm	□		153												153.000	153			
圧送管布設工(塩ビ管RR継手工) φ150mm離脱防止金具	□		67.000												67.000	67			
管明示テープ工 下水道用 500mm×20m 天端明示有	m		430.75												430.75	430			
管明示シート工 下水道用 150mm×50m 2倍	m		430.75												430.75	430			
水管橋部 WEETDA φ100	m		66.1												66.100	66			
アラミド外装ポリエチレン管 WEETDA-13.6	m		66.1												66.100	66			
中間継手(EF-S)W100 EFソケット+補強仕上材	組		1												1.000	1			
端末継手 (EF-F)W100 EF/SUS/10Kフランジ	組		1												1.000	1			
45° エルボ継手(EFL)W100 一体型エルボ	組		2												2.000	2			
65° エルボ継手(EFL)W100 エルボ+EFソケット(2個)	組		2												2.000	2			
90° エルボ継手(EFL)W100 エルボ+EFソケット(2個)	組		1												1.000	1			
異形分岐継手(EF-T)W100*75 異形T+ソケット2個 枝部含まず	組		1												1.000	1			
端末継手(EF-F)W75 EF/SUS/上水フランジ	組		1												1.000	1			
支持金具A W100 SUS304	組		27												27.000	27			

管きょ工(開削)～管布設工

上段：変更前 下段：変更後

P. 9

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
			計	改め	布設延長	管延長													
支持金具B W100 SUS304	組		5											5.000	5				
支持金具C W100 SUS304	組		1											1.000	1				
支持金具D W100 SUS304	組		1											1.000	1				
支持金具E W100	組		1											1.000	1				
支持金具F W100	組		1											1.000	1				
支持金具G W100	組		1											1.000	1				
空気弁支持金具1.2	組		1											1.000	1				
固定金具 W100	組		1											1.000	1				
固定リング W100 SUS400+防錆	組		1											1.000	1				
下水道用空気弁 RE-GC/BL-VG	組		1											1.000	1				
埋設標識シート 150mm×50m 2倍	巻		1											1.000	1				
下水道管明示テープ 50mm×20m	巻		2											2.000	2				
管布設工(WEETDA) W100 延管工	m		66.1											66.1	66				
中間継手工(EF-S) W100 継手工	組		1											1.000	1				
端末継手工(EF-F) W100 継手工	組		1											1.000	1				

管きょ工(開削)-管路土留工

上段：変更前 下段：変更後

P. 12

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
			計	改め	布設延長	管延長													
アルミ矢板土留 掘削深2.0m以下	m		φ 100 1.23	φ 150 1.90										3.13	3.1				
アルミ矢板建込工 (両側分) 掘削深2.0m以下	m		3.13											3.13	3.1				
アルミ矢板引抜工 (両側分) 掘削深＝掘削深2.0m以下	m		3.13											3.13	3.1				
土留支保工(軽量金属支保工) 設置撤去 1段 2.0m以下	m		3.13											3.13	3.1				
アルミ矢板土留 掘削深2.5m以下	m		φ 100 4.19	φ 150 7.54	PRP 67.00									78.73	78				
アルミ矢板建込工 (両側分) 掘削深＝掘削深2.5m以下	m		78.73											78.73	78				
アルミ矢板引抜工 (両側分) 掘削深＝掘削深2.5m以下	m		78.73											78.73	78				
土留支保工(軽量金属支保工) 設置撤去 2段 3.5m以下	m		78.73											78.73	78				
アルミ矢板土留 掘削深3.0m以下	m		φ 150 4.48	PRP 16.30										20.76	20				
アルミ矢板建込工 (両側分) 掘削深＝掘削深3.0m以下	m		20.76											20.76	20				
アルミ矢板引抜工 (両側分) 掘削深＝掘削深3.0m以下	m		20.76											20.76	20				
土留支保工(軽量金属支保工) 設置撤去 2段 3.5m以下	m		20.76											20.76	20				
アルミ矢板土留 掘削深3.3m以下	m		PRP 32.90											32.90	32				
アルミ矢板建込工 (両側分) 掘削深＝掘削深3.5m以下:バックホリ規格＝排	m		32.90											32.90	32				
アルミ矢板引抜工 (両側分) 掘削深＝掘削深3.5m以下:使用機種＝トラック レーン 油圧伸縮シブ型4.9t吊	m		32.90											32.90	32				

上段：變更前 下段：變更後

[illegible]

管きょ工-仮設備工(小口径) 推進水替工 補助地盤改良工

上段：変更前 下段：変更後

P.17

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
坑口(小口径)	箇所		1												1.00	1			
坑口工 鋼製さや管ホ-リング(一重ケーシング) 呼び径400mm	箇所		1.0												1.00	1			
鏡切り	箇所		2.0												2.00	2			
鏡切り工 小型立坑(鋼製ケーシング)	m		2.310	2.31											4.62	4.6			
推進設備等設置撤去	箇所		1.00												1.00	1			
推進設備工 鋼製さや管ホ-リング(一重ケーシング) 呼び径250～500mm	箇所		1.00												1.00	1			
中込め注入設備工	箇所		1.00												1.00	1			
中込め注入設備工	箇所		1.00												1.00	1			
推進用水替	式		1.00												1.00	1			
ポンプ運転工	日		4.00												4.00	4			
薬液注入 IP13 A域	本		2.00												2.00	2			
薬液注入 (二重管ストレーナ工法) 複相方式 2セット	本		2.00												2.00	2			
薬液注入 IP14 A域	本		2.00												2.00	2			
薬液注入 (二重管ストレーナ工法) 複相方式 2セット	本		2.00												2.00	2			
薬液注入 IP14 B域	本		2.00												2.00	2			
薬液注入 (二重管ストレーナ工法) 複相方式 2セット	本		2.00												2.00	2			
注入設備設置撤去	現場		1.00												1.00	1			
注入設備据付・解体(車上)	現場		1.00												1.00	1			

立坑工-管路土工

上段：変更前 下段：変更後

P. 18

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
管路埋戻 クラウトコンクリート	m3															8.2			
クラウト注入工	m3		MP3 3.85	MP4 4.41											8.26	8.2			
管路埋戻	m3		16.89												16.89	16			
機械投入埋戻工(バックホウ 投入+タンバ締固め) 砂	m3		φ2000 6.48	φ1500 3.92											10.40	10			
機械投入埋戻工(バックホウ 投入+タンバ締固め) 流用土	m3		φ2000 5.70	φ1500 0.79											6.49	6.4			
発生土処理 現場～仮置き場～現場	m3		5.51												5.5	5.5			
発生土処分工(鋼管式立坑) タンブトラック:4t積級 4.8無 1km	m3		13.46	-12.09											1.37	1.3			
発生土処分工(鋼管式立坑) タンブトラック:4t積級 4.8無 1km	m3		19.10	-17.63											1.47	1.4			
発生土処分工(鋼管式立坑) タンブトラック:4t積級 4.8無 1km	m3		20.69	-18.90											1.79	1.7			
発生土処分工(鋼管式立坑) タンブトラック:4t積級 4.8無 1km	m3		7.21	-6.33											0.88	0.8			
積込(ルーズ)	m3		1.37	1.47	1.79	0.88									5.51	5.5			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンブトラック 4t積級 土砂 良好 一般土木工事 1km DID区間無	m3		5.51												5.51	5.5			
発生土処理 現場～処分地	m3		54.95												54.95	54			
発生土処分工(鋼管式立坑) タンブトラック:4t積級 27.3km	m3		12.09												12.09	12			
発生土処分工(鋼管式立坑) タンブトラック:4t積級 27.3km	m3		17.63												17.63	17			
発生土処分工(鋼管式立坑) タンブトラック:4t積級 27.3km	m3		18.90												18.90	18			
発生土処分工(鋼管式立坑) タンブトラック:4t積級 27.3km	m3		6.33												6.33	6.3			
処分量	m3		12.09	17.63	18.90	6.33									54.95	54			

鋼製ケーシング式土留工及び土工

上段：変更前 下段：変更後

P. 19

名 称			単位	単位長	算 式										数量		延長計算(m)		摘 要
															計	改め	布設延長	管延長	
鋼製ケーシング圧入掘削 IP.13 φ1500立坑			m		3.903										3.903	3.903			
圧入掘削積込み工 粘性土 N≤5			m		1.300										1.300	1.300			
圧入掘削積込み工 礫質土N≤30			m		2.603										2.603	2.603			
ケーシング溶接工 呼び径 φ1500mm			箇所		1.000										1.00	1			
ケーシング引上げ工			箇所		1.000										1.00	1			
ケーシング撤去工			箇所		1.000										1.00	1			
鉄スクラップ ヘビーH1			t		0.640										0.64	0.64			
鋼製ケーシング圧入掘削 IP.14 φ2000立坑			m		4.133										4.133	4.133			
圧入掘削積込み工 粘性土 N≤5			m		1.300										1.300	1.300			
圧入掘削積込み工 砂礫土 N≤30			m		2.833										2.833	2.833			
ケーシング溶接工 呼び径 φ2000mm			箇所		1.000										1.00	1			
ケーシング引上げ工 呼び径 φ2000mm			箇所		1.000										1.00	1			
ケーシング撤去工 呼び径 φ2000mm			箇所		1.000										1.00	1			
鉄スクラップ ヘビーH1			t		0.822										0.822	0.822			

鋼製ケーシング式土留工及び土工

上段：変更前 下段：変更後

P. 20

名 称	単位	単位長	算 式												数量		延長 計 算 (m)		摘 要
			計	改め	布設延長	管延長													
鋼製ケーシング'圧入掘削 MP3	m		5.886											5.886	5.886				
圧入掘削積込み工 粘性土 N≦5		m	1.300											1.300	1.3				
圧入掘削積込み工 礫質土N≦30	m		4.586											4.586	4.586				
ケーシング溶接工 呼び径 φ2000mm		箇所	2.000											2.000	2				
ケーシング引上げ工 呼び径 φ2000mm	箇所		1.00											1.000	1				
ケーシング撤去工 呼び径 φ2000mm		箇所	1.00											1.000	1				
鉄スクラップ ヘビ-H1	t		0.842											0.842	0.842				
鋼製ケーシング'圧入掘削 MP4		m	6.382											6.382	6.382				
圧入掘削積込み工 粘性土 N≦5	m		1.300											1.300	1.300				
圧入掘削積込み工 礫質土N≦30		m3	5.082											5.082	5.082				
ケーシング溶接工 呼び径 φ2000mm	箇所		1.000											1.000	1				
ケーシング引上げ工 呼び径 φ2000mm		箇所	1											1.000	1				
ケーシング撤去工 呼び径 φ2000mm	箇所		1											1.000	1				
鉄スクラップ ヘビ-H1		t	0.844											0.844	0.844				

鋼製ケーシング式土留工及び土工

上段：變更前 下段：變更後

P. 21

[illegible]

マンホール工-組立マンホール

上段：変更前 下段：変更後

P. 24

名 称	単位	単位長	算 式														数 量	延長計算(m)		摘 要
																		布設延長	管延長	
組立1号マンホール	箇所		4.00														4.00	4		
組立マンホール設置工 1号(900mm) 3m以下 4箇所未満	箇所		3.00														3.00	3		
組立マンホール設置工 1号(900mm) 3m超～4m以下 4箇所	箇所		1.00														1.00	1		
長浜市型グラウンドマンホール蓋 φ600mm T-14 除雪型 防食	組		4.00														4.00	4		
レジン製組立マンホール 底版 1号 t=90mm	個		4.00														4.00	4		
レジン製組立マンホール 管取付壁 1号 φ900mm H=1500mm	個		4.00														4.00	4		
レジン製組立マンホール 直壁 1号 φ900mm H=900mm	個		2.00														2.00	2		
レジン製組立マンホール 直壁 1号 φ900mm H=1500mm	個		1.00														1.00	1		
レジン製組立マンホール 直壁 1号 φ900mm H=300mm	個		1.00														1.00	1		
レジン製組立マンホール 頂版 1号 開口部 φ600mm	個		4.00														4.00	4		
レジン製組立マンホール 調整リング φ600mm 50mm	個		3.00														3.00	3		
レジン製組立マンホール 調整リング φ600mm 100mm	個		1.00														1.00	1		
レジン製組立マンホール 調整リング φ600mm 150mm	個		2.00														2.00	2		

マンホール工-組立マンホール

上段：変更前 下段：変更後

P. 25

名 称	単位	単位長	算 式													数 量	延長計算(m)		摘 要
																	布設延長	管延長	
組立マンホール削孔費 レジン製1号 PRP φ200mm	個		3.00													3.00	3		
組立マンホール削孔費 レジン製1号 HIVP φ150mm以下	箇所		1.00													1.00	1		
レジン製組立マンホール調整金具 25mm迄セット	個		3.00													3.00	3		
レジン製組立マンホール調整金具 45mm迄セット	個		1.00													1.00	1		
マンホール用可とう継手 φ200mm 塩ビ(リブ)管用 拡張バンドタイプ	個		7.00													7.00	7		
マンホール用可とう継手 塩ビ管径 φ150mm 拡張バンドタイプ	個		1.00													1.00	1		
PP製ハシゴ H=150cm	組		1.00													1.00	1		
PP製ハシゴ H=210cm	組		1.00													1.00	1		
PP製ハシゴ H=270cm	組		1.00													1.00	1		
底部工(インバートのみ) No.1MH	箇所		1.00													1.00	1		
底部工(インバートのみ) No.2、3	箇所		2.00													2.00	2		
底部工(インバートのみ) No.4	箇所		1.00													1.00	1		
コンクリート 小型構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 18-8-40(高圧)	m3		0.851													0.851	0.851		
底部工(栗石基礎) 組立1号マンホール	箇所		4.00													4.00	4		
管口止水工	箇所		1.00													1.00	1		

マンホール工-組立マンホール

上段：変更前 下段：変更後

P. 26

名 称	単位	単位長	算 式												数 量	延長計算(m)		摘 要
																布設延長	管延長	
組立3号マンホール レジン製組立マンホールポンプ槽	箇所		2.00												2.00	2		
組立マンホール設置工 3号(1500mm) 5m超～6m以下	箇所		1.00												1.00	1		
長浜市型クラウドマンホール蓋 φ900/600 T-14 防食 除雪型	組		2.00												2.00	2		
組立マンホール設置工 3号(1500mm) 4m超～5m以下	個		1.00												1.00	1		
レジン製組立マンホール調整金具 3号 45mm迄セット	個		2.00												2.00	2		
レジン製組立マンホール 頂版 3号 φ900mm	個		2.00												2.00	2		
レジン製組立マンホール 直壁 3号 φ1500mmH=600mm	個		1.00												1.00	1		
レジン製組立マンホール 直壁 3号 φ1500mm H=1800mm	個		1.00												1.00	1		
レジン製組立マンホール 直壁 3号 φ1500mm H=1500mm	個		2.00												2.00	2		
レジン製組立マンホール 躯体 3号 φ1500mm H=1500mm	個		1.00												1.00	1		
レジン製組立マンホール 躯体 3号 φ1500mm H=2400mm	個		1.00												1.00	1		
レジン製組立マンホール 底版 3号 t=110mm	個		2.00												2.00	2		
組立マンホール削孔費 レジン製3号 PRP φ200	個		1.00												1.00	1		
組立マンホール削孔費 レジン製3号 HIVP φ150	個		1.00												1.00	1		
PP製ハシゴ H=390cm	組		1.00												1.00	1		
PP製ハシゴ H=420cm	組		1.00												1.00	1		

マンホール工-組立マンホール

上段：変更前 下段：変更後

P. 27

名 称	単位	単位長	算 式												数 量	延長計算(m)		摘 要
																布設延長	管延長	
マンホール用可とう継手 φ200	個		2.00												2.00	2		
鏡切工	箇所		3.00												3.00	3		
管口止水工	箇所		1.00												1.00	1		
組立1号マンホール 削込み組立マンホール	箇所		1.00												1.00	1		
組立マンホール設置工 1号(900mm) 3m以下	箇所		1.00												1.00	1		
長浜市型グラウンドマンホール蓋 φ900/600 T-14 防食 除雪型	組		1.00												1.00	1		
組立マンホール底版	個		1.00												1.00	1		
組立マンホール1号 管取付壁 I 種 φ900mm H=1200mm	個		1.00												1.00	1		
組立マンホール直壁 1号 φ900mm H=900mm	個		2.00												2.00	2		
組立マンホール斜壁 1号 φ600×900×450mm	個		1.00												1.00	1		
組立マンホール調整リンク 各号共通 φ600mm H=100mm	個		1.00												1.00	1		
組立マンホール調整金物 各号共通 H=25mm	個		1.00												1.00	1		
マンホール用可とう継手 塩ビ管径φ200mm 拡張バンドタイプ	組		1.00												1.00	1		
組立マンホール削孔費	個		2.00												2.00	2		
管口止水工	箇所		2.00												2.00	2		
底部工(栗石基礎)	箇所		1.000												1.000	1		

付帯工

上段：變更前 下段：變更後

P. 29

[illegible]

1/2

[illegible]

2/2

[illegible]

管 渠 土 工 計 算 表 (1/2)

第 工区			φ100 mm 補助			舗装構成 表層 t1= 0.05m 路盤 t2 = 0.20m 市道																										
管 番 号	マン ホー ル 番 号	マン ホー ル 種 別	距 離			掘 削 深	平均 掘削 深	掘 削 幅		舗 装 幅	掘 削 工					埋 戻 工					残土処分			備 考								
			区 間	立 坑 減 長	掘 削 長			土 留	素 掘		掘 全 土 体 量	控 舗 除 装	掘 削 種 別			埋 砂 基 礎	戻 砂 防 護	控 路 盤 等	除 控 除 計	埋 戻 質 種 別 土												
													機 械	基面整正						機 械												
											V1 (㎡) =1'×B×h	V2 (㎡)= 1'×B1 × t 1	0.28 ㎡級 土 留 有	0.28 ㎡級 土 留 無	基面整正	1'×1m当 單位数量	1'×1m当 單位数量	1'×B2 × t 2	V3 (㎡)	A	B											
			L (m)	1 (m)	1' (m)=L-1	H (m)	h (m)=H/2	B (m)		B1 (m)	V (㎡)=V1-V2				V' (㎡)=V-V3							下水	土木	合計								
251-1	IP. 19+4.52		2.37		2.37	1.414	1.414		0.600	0.600	2.011	0.071		1.940	1.422	0.142	0.280	0.284	0.706	0.284	0.950		0.570	0.570	HIVP管							
	IP. 19+6.89					1.414																										
	IP. 19+6.87		0.87		0.87	1.414	1.814	0.90		0.900	1.420	0.039	1.381			0.078	0.158	0.157	0.393	0.157	0.831		0.284	0.284	"							
	IP. 19+7.55					2.214																										
	IP. 19+7.55		1.64		1.64	2.214	2.214	0.90		0.900	3.268	0.074	3.194			0.148	0.298	0.295	0.741	0.295	2.158		0.471	0.471	"							
	IP. 20					2.214																										
	IP. 20		0.88		0.88	2.214	2.214	0.90		0.900	1.753	0.040	1.713			0.079	0.160	0.158	0.397	0.158	1.158		0.252	0.252	"							
	IP. 20+0.88					2.214																										
	IP. 20+0.88		0.80		0.80	2.214	1.814	0.90		0.900	1.306	0.036	1.270			0.072	0.146	0.144	0.362	0.144	0.764		0.262	0.262	"							
	IP. 20+1.68					1.414																										
	IP. 20+1.68		7.32		7.32	1.414	1.414		0.600	0.600	6.210	0.220		5.990	4.392	0.439	0.864	0.878	2.181	0.878	2.931		1.762	1.762	"							
	IP. 21					1.414																										
	IP. 21		5.50		5.50	1.414	1.414		0.600	0.600	4.666	0.165		4.501	3.300	0.330	0.649	0.660	1.639	0.660	2.202		1.324	1.324	"							
	IP. 22					1.414																										
	IP. 22		18.00		18.00	1.414	1.414		0.600	0.600	15.271	0.540		14.731	10.800	1.080	2.124	2.160	5.364	2.160	7.207		4.334	4.334	"							
	IP. 23					1.414																										
	IP. 23		8.00		8.00	1.414	1.414		0.600	0.600	6.787	0.240		6.547	4.800	0.480	0.944	0.960	2.384	0.960	3.203		1.926	1.926	"							
	IP. 24					1.414																										
	IP. 24		23.00		23.00	1.414	1.414		0.600	0.600	19.513	0.690		18.823	13.800	1.380	2.714	2.760	6.854	2.760	9.209		5.537	5.537	"							
	IP. 25					1.414																										
	IP. 25		12.00		12.00	1.414	1.414		0.600	0.600	10.181	0.360		9.821	7.200	0.720	1.416	1.440	3.576	1.440	4.805		2.889	2.889	"							
	IP. 26					1.414																										
	IP. 26		11.40		11.40	1.414	1.414		0.600	0.600	9.672	0.342		9.330	6.840	0.684	1.345	1.368	3.397	1.368	4.565		2.744	2.744	"							
	IP. 27					1.414																										
	IP. 27		2.00		2.00	1.414	1.414		0.600	0.600	1.697	0.060		1.637	1.200	0.120	0.236	0.240	0.596	0.240	0.801		0.481	0.481	"							
	IP. 28					1.414																										
	IP. 28		45.30		45.30	1.414	1.414		0.600	0.600	38.433	1.359		37.074	27.180	2.718	5.345	5.436	13.499	5.436	18.139		10.906	10.906	"							
	IP. 29					1.414																										
	IP. 29		24.00		24.00	1.414	1.414		0.600	0.600	20.362	0.720		19.642	14.400	1.440	2.832	2.880	7.152	2.880	9.610		5.778	5.778	"							
	IP. 30					1.414																										
	IP. 30		12.60		12.60	1.414	1.414		0.600	0.600	10.690	0.378		10.312	7.560	0.756																

管渠土工計算表 (2/2)

[illegible]

土留工計算表 (1/2)

第 工区

ϕ 100 mm

補助

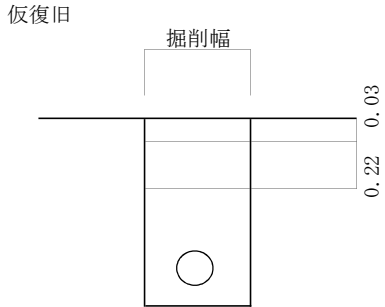
管 番 号	マン ホー ル 番 号	土 留 延 長	掘 削 深	平 均 掘 削 深	土留無	アルミ矢板土留				掘削深				支 保 工			備 考
						H=1.5	H=2.0	H=2.5	H=3.0	1.5m以下	2.0m以下	2.5m以下	3.0m以下	支 保 1 段	支 保 2 段	支 保 3 段	
		L	H	h	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	
251-1	IP. 19+4.52		1.414														
	IP. 19+6.89	2.37	1.414	1.414	2.37					2.37							
	IP. 19+6.87		1.414														
	IP. 19+7.55	0.87	2.214	1.814				0.87			0.87			0.87			
	IP. 19+7.55		2.214														
	IP. 20	1.64	2.214	2.214				1.64				1.64		1.64			
	IP. 20		2.214														
	IP. 20+0.88	0.88	2.214	2.214				0.88				0.88		0.88			
	IP. 20+0.88		2.214														
	IP. 20+1.68	0.80	1.414	1.814				0.80			0.80			0.80			
	IP. 20+1.68		1.414														
	IP. 21	7.32	1.414	1.414	7.32					7.32							
	IP. 21		1.414														
	IP. 22	5.50	1.414	1.414	5.50					5.50							
	IP. 22		1.414														
	IP. 23	18.00	1.414	1.414	18.00					18.00							
	IP. 23		1.414														
	IP. 24	8.00	1.414	1.414	8.00					8.00							
	IP. 24		1.414														
	IP. 25	23.00	1.414	1.414	23.00					23.00							
	IP. 25		1.414														
	IP. 26	12.00	1.414	1.414	12.00					12.00							
	IP. 26		1.414														
	IP. 27	11.40	1.414	1.414	11.40					11.40							
	IP. 27		1.414														
	IP. 28	2.00	1.414	1.414	2.00					2.00							
	IP. 28		1.414														
	IP. 29	45.30	1.414	1.414	45.30					45.30							
	IP. 29		1.414														
	IP. 30	24.00	1.414	1.414	24.00					24.00							
	IP. 30		1.414														
	IP. 31	12.60	1.414	1.414	12.60					12.60							
	IP. 31		1.414														
	IP. 31+179.55	179.55	1.414	1.414	179.55					179.55							
	IP. 31+179.55		1.414														
	IP. 31+179.91	0.36	1.777	1.596				0.36			0.36			0.36			
	IP. 31+179.91		1.777														
	IP. 31+180.42	0.51	1.777	1.777				0.51			0.51			0.51			
計		356.10			351.04			0.87	4.19		351.04	2.54	2.52		2.54	2.52	

.....

ϕ 100 mm

管 番 号	マン ホー ル 番号	土 留 延 長	掘 削 深	平均 掘 削 深	土留無	建　て　込　み　簡　易　土　留　め				掘削深				支　保　工			備　考
						H=1.5	H=2.0	H=2.5	H=3.0	1.5m以下	2.0m以下	2.5m以下	3.0m以下	支　保 1　段	支　保 2　段	支　保 3　段	
						m	m	m	m	m	m			m	m	m	
251-1	IP.31+180.42	0.36	1.777	1.596			0.36				0.36		0.36				
	IP.31+180.78		1.414														
	IP.31+180.78		1.414														
	IP.32	74.21	1.414	1.414	74.21					74.21							
	IP.32	3.10	1.414	1.414	3.10												
	IP.32+3.1		1.414														

第 工区												
φ 100 mm			舗装工数量計算表					(1/2)				
補助			市道									
管 番 号	測 点	延 長	仮 復 旧 工					本 復 旧 工				
			舗 装 切 断 工	表 層 工		路 盤 工		舗 装 切 断 工	表 層 工		路 盤 工	
				復 旧 幅	復 旧 積 面	復 旧 幅	復 旧 積 面		復 旧 幅	復 旧 積 面	復 旧 幅	復 旧 積 面
		(m)	(m)	(m)	(㎡)	(m)	(㎡)	(m)	(m)	(㎡)	(m)	(㎡)
251-1	NO. IP. 19+4. 52	2. 37	4. 74	0. 600	1. 422	0. 600	1. 422					
	NO. IP. 19+6. 87											
	NO. IP. 19+7. 55	0. 87	1. 74	0. 900	0. 783	0. 900	0. 783					
	NO. IP. 19+7. 55											
	NO. IP. 20	1. 64	3. 28	0. 900	1. 476	0. 900	1. 476					
	NO. IP. 20											
	NO. IP. 20+0. 88	0. 88	1. 76	0. 900	0. 792	0. 900	0. 792					
	NO. IP. 20+0. 88											
	NO. IP. 20+1. 68	0. 80	1. 60	0. 900	0. 720	0. 900	0. 720					
	NO. IP. 20+1. 68											
	NO. IP. 21	7. 32	14. 64	0. 600	4. 392	0. 600	4. 392					
	NO. IP. 21											
	NO. IP. 22	5. 50	11. 00	0. 600	3. 300	0. 600	3. 300					
	NO. IP. 22											
	NO. IP. 23	18. 00	36. 00	0. 600	10. 800	0. 600	10. 800					
	NO. IP. 23											
	NO. IP. 24	8. 00	16. 00	0. 600	4. 800	0. 600	4. 800					
	NO. IP. 24											
	NO. IP. 25	23. 00	46. 00	0. 600	13. 800	0. 600	13. 800					
	NO. IP. 25											
	NO. IP. 26	12. 00	24. 00	0. 600	7. 200	0. 600	7. 200					
	NO. IP. 26											
	NO. IP. 27	11. 40	22. 80	0. 600	6. 840	0. 600	6. 840					
	NO. IP. 27											
	NO. IP. 28	2. 00	4. 00	0. 600	1. 200	0. 600	1. 200					
	NO. IP. 28											
	NO. IP. 29	45. 30	90. 60	0. 600	27. 180	0. 600	27. 180					
	NO. IP. 29											
	NO. IP. 30	24. 00	48. 00	0. 600	14. 400	0. 600	14. 400					
	NO. IP. 30											
	NO. IP. 31	12. 60	25. 20	0. 600	7. 560	0. 600	7. 560					
	NO. IP. 31											
	NO. IP. 31+179. 55	179. 55	359. 10	0. 600	107. 730	0. 600	107. 730					
	NO. IP. 31+179. 55											
	NO. IP. 31+179. 91	0. 36	0. 72	0. 900	0. 324	0. 900	0. 324					
	NO. IP. 31+179. 91											
	NO. IP. 31+180. 42	0. 51	1. 02	0. 900	0. 459	0. 900	0. 459					
	NO. IP. 31+180. 42											
小計			712. 20		215. 178		215. 178					



第 工区	舗装工数量計算表	(2/2)	市道
φ 100 mm	補助		

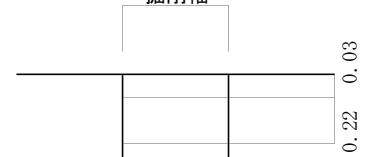
補助

(2/2)

市道

	考	備
--	---	---

掘削幅



0.22 0.03

1/2

[illegible]

2/2

[illegible]

管渠土工計算表 (2/2)

[illegible]

土 留 工 計 算 表 (1/2)

第 工区

HIVPφ150 mm

補助

管 番 号	マン ホー ル 番 号	土 留 延 長	掘 削 深	平 均 掘 削 深	素 掘	アルミ矢板土留				掘削深				支 保 工			備 考
						H=1.5	H=2.0	H=2.5	H=3.0	1.5m以下	2.0m以下	2.5m以下	3.0m以下	支 保 1 段	支 保 2 段	支 保 3 段	
		L m	H m	h m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	
1600-4	No. 4		1.47														
	IP. 4+4.02	3.57	1.47	1.470	3.57					3.57							
	IP. 4+4.02		1.47														
	IP. 4+5.03	1.01	2.48	1.975				1.01			1.01			1.01			
	IP. 4+5.03		2.48														
	IP. 4+7.92	2.89	2.48	2.480					2.89			2.89			2.89		
	IP. 4+7.92		2.48														
	IP. 4+8.93	1.01	1.47	1.975				1.01			1.01			1.01			
	IP. 4+8.93		1.47														
	IP. 5	91.07	1.47	1.470	91.07					91.07							
	IP. 5		1.47														
	IP. 6	16.00	1.47	1.470	16.00					16.00							
	IP. 6		1.47														
	IP. 6+0.69	0.69	1.47	1.470	0.69					0.69							
	IP. 6+0.69		1.47														
	IP. 6+1.18	0.49	1.96	1.715			0.49				0.49			0.49			
	IP. 6+1.18		1.96														
	IP. 6+1.87	0.69	1.96	1.960				0.69			0.69			0.69			
	IP. 6+1.87		1.96														
	IP. 6+2.36	0.49	1.47	1.715			0.49				0.49			0.49			
	IP. 6+2.36		1.47														
	IP. 7	2.64	1.47	1.470	2.64					2.64							
	IP. 7		1.47														
	IP. 8	21.00	1.47	1.470	21.00					21.00							
	IP. 8		1.47														
	IP. 8+27.12	27.12	1.47	1.470	27.12					27.12							
	IP. 8+27.12		1.47														
	IP. 8+27.58	0.46	1.96	1.715			0.46				0.46			0.46			
	IP. 8+27.58		1.96														
	IP. 8+30.15	2.57	1.96	1.960				2.57			2.57			2.57			
	IP. 8+30.15		1.96														
	IP. 8+30.61	0.46	1.47	1.715			0.46				0.46			0.46			
	IP. 8+30.61		1.47														
	IP. 8+89.70	59.09	1.47	1.470	59.09					59.09							
	IP. 8+89.70		1.47														
	IP. 8+90.83	1.13	2.60	2.035				1.13				1.13			1.13		
	IP. 8+90.83		2.60														
	IP. 8+92.40	1.57	2.60	2.600					1.57				1.57		1.57		
計		233.95			221.18		1.90	6.41	4.46	221.18	7.18	4.02	1.57	7.18	5.59		

土 留 工 計 算 表 (2/2)

第 工区

HIVPφ150 mm

管 番 号	マン ホー ル 番 号	土 留 延 長	掘 削 深	平 均 掘 削 深	素 掘	アルミ矢板土留				掘削深				支 保 工			備 考
						H=1. 5	H=2. 0	H=2. 5	H=3. 0	1. 5m以下	2. 0m以下	2. 5m以下	3. 0m以下	支 保 1 段	支 保 2 段	支 保 3 段	
		L m	H m	h m	m	m	m	m	m	m	m			m	m	m	
1600-4	IP.8+92.40		2.60														
	IP.8+93.53	1.13	1.47	2.035				1.13				1.13			1.13		
	IP.8+93.53		1.47														
	IP.9	52.49	1.47	1.470	52. 49					52.49							
	IP.9		1.47														
	IP.10	17.00	1.47	1.470	17. 00					17.00							
	IP.10		1.47														
	IP.11	22.80	1.47	1.470	22. 80					22.80							
	IP.11		1.47														
	IP.12	16.10	1.47	1.470	16. 10					16.10							
	IP.12		1.47														
	IP.13	12.44	1.47	1.470	12. 44					12.44							
	IP.13		2.56														
	IP.14		2.56	2.560													鋼製さや管式推進工
	IP.14		1.47														
	IP.15	1.99	1.47	1.470	1. 99					1.99							
	IP.15		1.47														
	IP.16	55.80	1.47	1.470	55. 80					55.80							
	IP.16		1.47														
	IP.16+1.76	1.76	1.47	1.470	1. 76					1.76							
小計		181.51			180.38			1.13		180.38		1.13			1.13		
合計		415.46			401.56		1.90	7.54	4.46	401.56	7.18	5.15	1.57	7.18	6.72		

第 工区															
HIVP φ 150 mm			補助		舗装工数量計算表						(1/2)		市道		
管 番 号	測 点	延 長	仮 復 旧 工					本 復 旧 工					備 考		
			舗 装 切 断 工	表 層 工		路 盤 工		舗 装 切 断 工	表 層 工		路 盤 工				
				復 旧 幅	復 旧 積	復 旧 幅	復 旧 積		復 旧 幅	復 旧 積	復 旧 幅	復 旧 積			
		(m)	(m)	(m)	(㎡)	(m)	(㎡)	(m)	(m)	(㎡)	(m)	(㎡)			
1600-4	NO. No. 4												仮復旧	土留め部 掘削幅 0.90	0.03
	NO. IP. 4+4.02	3.57	7.140	0.600	2.142	0.600	2.142								
	NO. IP. 4+4.02														
	NO. IP. 4+5.03	1.01	2.020	0.900	0.909	0.900	0.909								
	NO. IP. 4+5.03														
	NO. IP. 4+7.92	2.89	5.780	0.900	2.601	0.900	2.601								
	NO. IP. 4+7.92														
	NO. IP. 4+8.93	1.01	2.020	0.900	0.909	0.900	0.909								
	NO. IP. 4+8.93														
	NO. IP. 5	91.07	182.140	0.600	54.642	0.600	54.642								
	NO. IP. 5														
	NO. IP. 6	16.00	32.000	0.600	9.600	0.600	9.600								
	NO. IP. 6														
	NO. IP. 6+0.69	0.69	1.380	0.600	0.414	0.600	0.414								
	NO. IP. 6+0.69														
	NO. IP. 6+1.18	0.49	0.980	0.900	0.441	0.900	0.441								
	NO. IP. 6+1.18														
	NO. IP. 6+1.87	0.69	1.380	0.900	0.621	0.900	0.621								
	NO. IP. 6+1.87														
	NO. IP. 6+2.36	0.49	0.980	0.900	0.441	0.900	0.441								
	NO. IP. 6+2.36														
	NO. IP. 7	2.64	5.280	0.600	1.584	0.600	1.584								
	NO. IP. 7														
	NO. IP. 8	21.00	42.000	0.600	12.600	0.600	12.600								
	NO. IP. 8														
	NO. IP. 8+27.12	27.12	54.240	0.600	16.272	0.600	16.272								
	NO. IP. 8+27.12														
	NO. IP. 8+27.58	0.46	0.920	0.900	0.414	0.900	0.414								
	NO. IP. 8+27.58														
	NO. IP. 8+30.15	2.57	5.140	0.900	2.313	0.900	2.313								
	NO. IP. 8+30.15														
	NO. IP. 8+30.61	0.46	0.920	0.900	0.414	0.900	0.414								
	NO. IP. 8+30.61														
	NO. IP. 8+89.70	59.09	118.180	0.600	35.454	0.600	35.454								
	NO. IP. 8+89.70														
	NO. IP. 8+90.83	1.13	2.260	0.900	1.017	0.900	1.017								
	NO. IP. 8+90.83														
	NO. IP. 8+92.40	1.57	3.140	0.900	1.413	0.900	1.413								
小計			467.900		144.201		144.201								

仮復旧

土留め部
掘削幅
0.90

0.22 0.03

素掘り部
掘削幅

0.22 0.03

0.60

第 工区

鋪裝工数量計算表

(2/2)

HIVP ϕ 150 mm

補助

市道

管 番 号	測 点	延 長	仮 復 旧 工					本 復 旧 工					備 考
			舗 装 切 断 工	表 層 工		路 盤 工		舗 装 切 断 工	表 層 工		路 盤 工		
				復 旧 幅	復 面 旧 積	復 旧 幅	復 面 旧 積		復 旧 幅	復 面 旧 積			
(m)	(m)	(m)	(㎡)	(m)	(㎡)	(m)	(m)	(㎡)	(m)	(㎡)			
1600-4	NO. IP.8+92.40	1.13	2.260	0.900	1.017	0.900	1.017						
	NO. IP.8+93.53												
	NO. IP.8+93.53	52.49	104.980	0.600	31.494	0.600	31.494						
	NO. IP.9												
	NO. IP.9	17.00	34.000	0.600	10.200	0.600	10.200						
	NO. IP.10												
	NO. IP.10	22.80	45.600	0.600	13.680	0.600	13.680						
	NO. IP.11												
	NO. IP.11	16.10	32.200	0.600	9.660	0.600	9.660						
	NO. IP.12												
	NO. IP.12	13.20	26.400	0.600	7.920	0.600	7.920						
	NO. IP.13												
	NO. IP.13	9.60											
	NO. IP.14												
	NO. IP.14	3.00	6.000	0.600	1.800	0.600	1.800						
	NO. IP.15												
	NO. IP.15	55.80	111.600	0.600	33.480	0.600	33.480						
	NO. IP.16												
NO. IP.16	2.49	4.980	0.600	1.494	0.600	1.494							
NO. IP.16+1.76													
小計			368.020		110.745		110.745						
合計			835.920		254.946		254.946						

仮復旧

土留め部
掘削幅
0.90

</

本管掘削土量 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

掘削機械	掘削土木 [m3]	掘削下水 [m3]	掘削土量計 [m3]		基面整正 [m2]
0.28m3(0.20)		310.072	310.072		
0.45m3(0.35)		26.365	26.365		
合計		336.437	336.437		

本管理戻土量 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

掘削機械 0.28m3(0.20)

埋戻種別	埋戻土量[m3]				
	埋戻A1	埋戻A2	埋戻B1	埋戻B2	流用A区分
流用土		24.402		211.326	
合計		24.402		211.326	

掘削機械 0.45m3(0.35)

埋戻種別	埋戻土量[m3]				
	埋戻A1	埋戻A2	埋戻B1	埋戻B2	流用A区分
流用土		1.524		20.751	
合計		1.524		20.751	

土量合計	258.003
------	---------

本管発生土処理 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

運搬機械	人力[m3]		BH0.13(0.10)[m3]		BH0.28m3(0.20)[m3]		BH0.45m3(0.35)[m3]		BH0.80m3(0.60)[m3]		合計	
	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道
DT4t						48.412		1.639				50.051
合計						48.412		1.639				50.051

合計	50.051
----	--------

本管布設 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

管種 リブ管

管径 [mm]	管 材料費					管布設工 [m]	マンホール 削孔[箇所]	区間延長 [m]
	片受直管 [本]	調整管[本]		副管継手(外)[本]	副管継手(内)[本]			
200	26	3				115.000		122.55

本管 基礎工 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助
基礎高[m] 0.406

種別	基礎工 [m3]					管防護工 [m3]					合計
	人力	BH0.13m3(0.10)	BH0.28m3(0.20)	BH0.45m3(0.35)	BH0.80m3(0.60)	人力	BH0.13m3(0.10)	BH0.28m3(0.20)	BH0.45m3(0.35)	BH0.80m3(0.60)	
RC-30			12.200	0.762				33.463	2.119		48.544
合計			12.200	0.762				33.463	2.119		48.544

管渠延長合計	115.500
--------	---------

土留工集計表（本管）

工事名山本地区公共下水道接続工事

費用区分補助
管種 リブ管
矢板 アルミ矢板

掘削機種	掘削深 [m]	土留めなし												合計	掘削機種 毎合計
	掘削幅 [m]	～1.5	1.51～1.55	1.56～2	2.01～2.05	2.06～2.5	2.51～2.6	2.61～3	3.01～3.3	3.31～3.5	3.51～3.8	3.81～5			
0.28m3 (0.20)	～0.97													116.200	116.200
	～1.22					67.000		16.300	32.900						
	～1.62														
0.45m3 (0.35)	～0.97													6.350	6.350
	～1.22									4.000	2.350				
	～1.62														
掘削幅 毎合計	～0.97													122.550	122.550
	～1.22					67.000		16.300	32.900	4.000	2.350				
	～1.62														
掘削深毎 合計						67.000		16.300	32.900	4.000	2.350			122.550	

総合計	122.550
-----	---------

舗装版切断 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

舗装厚 [m]	舗装版切断[m]									
	アスファルト	コンクリート(無筋)	コンクリート(有筋)							
～0.15	245.100									
合計	245.100									

舗装版破碎 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

舗装種別 アスファルト

破碎機械 0.28m3(0.20)

区分	舗装厚[m]						
	～0.10	～0.15	～999.00				
本管部	122.010						
合計	122.010						

破碎機械 0.45m3(0.35)

区分	舗装厚[m]						
	～0.10	～0.15	～999.00				
本管部	7.620						
合計	7.620						

殻運搬処理
 内訳集計表

工事名
 山本地区公共下水道接続工事

費用区分
 補助

舗装種別
 アスファルト

運搬機械	人力 [m3]		BH0.13(0.10)[m3]		BH0.28(0.20)[m3]		BH0.45(0.35)[m3]		BH0.80(0.60)[m3]		合計
	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	
DT4t					6.098		0.381				6.479
合計					6.098		0.381				6.479
	人力合計		0.13合計		0.28合計	6.098	0.45合計	0.381	0.80合計		

総合計	6.479
-----	-------

路盤工 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

施工区分 歩道

仕上がり 厚 [m]	路盤工1[m2]										路盤工2[m2]									
	流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)		流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)	
0.10												4.800								
合計												4.800								

施工区分 車道

仕上がり 厚 [m]	路盤工1[m2]										路盤工2[m2]									
	流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)		流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)	
0.10												124.830								
0.12						124.830														
合計						124.830						124.830								

路面復旧工 内訳集計表

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

施工区分 歩道

舗装厚 [m]	路面復旧[m2]							
	再生密粒度AS13	再生密粒度AS20	密粒度AS13	密粒度AS20				
0.03	4.800							
合計	4.800							

施工区分 車道

舗装厚 [m]	路面復旧[m2]							
	再生密粒度AS13	再生密粒度AS20	密粒度AS13	密粒度AS20				
0.03	124.830							
合計	124.830							

土量計算書

工事番号 1

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

路線名 1600-5		スパン番号 01-00		管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.45m3(0.35)[200]		掘削機械 0.45m3(0.35)[200]		運搬機種 DT4t		
現況舗装厚 [m]		0.05	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続	<input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続
日進量[m/日]		4.0	本管勾配[‰]		3.000	管渠継手無し[m]		2.050	調整管[本]		0.512	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3] 0.000	
人孔番号		区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]
下流側 M11		4.00	1.95	2.050	92.34	89.000	88.897	3.443								89.000
上流側 No.1					92.33	89.012	88.909	3.421	3.432	1.20	4.118	16.472	0.000	0	2.050	
舗装切断		8.000 [m]		4.00 × 2					路面復旧	歩道	再生密粒度AS	4.800 [m2]	4.00 × 1.20	復旧舗装厚		0.03 [m]
舗装取壊		4.800 [m2]		4.00 × 1.20					埋戻A1区分			0.000 [m3]	4.00 × 1.20 × 0.00			
舗装取壊		0.240 [m3]		4.00 × 1.20 × 0.05					埋戻A2区分	流用土		0.960 [m3]	4.00 × 1.20 × 0.20 - 0.000 + 0.000			
掘削[土木]		0.000 [m3]						埋戻B1区分				0.000 [m3]	4.00 × 1.20 × 0.00			
基面整正		0.000 [m2]						埋戻B2区分	流用土		12.912 [m3]	4.00 × 1.20 × 2.69 - 0.000				
掘削[下水]		16.232 [m3]		16.472 - 0.240					路盤工1区分	歩道		0.000 [m2]	0.00 × 0.00	路盤厚1 0.00 [m]		
発生土処理		0.834 [m3]		16.472 - 0.240 - 0.000 - 15.398 + 0.000					路盤工2区分	歩道	RC-30	4.800 [m2]	4.00 × 1.20	路盤厚2 0.10 [m]		
埋戻管基礎 RC-30		0.480 [m3]		4.00 × 1.20 × 0.10 + 0.000					流用A区分	流用土		0.000 [m3]				
埋戻管防護 RC-30		1.335 [m3]		4.00 × 1.20 × (0.206 + 0.10) - 4.00 × 0.206 ^2 × 0.785					流用B区分	流用土		0.000 [m3]				

路線名 1600-5		スパン番号 02-00			管種 リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t					
現況舗装厚 [m]		0.05	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続		<input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続		
日進量[m/日]		4.0	本管勾配[‰]		3.018	管渠継手無し[m]		26.600	調整管[本]		0.650	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3]		0.000	ステップ	0.020
人孔番号		区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手		
下流側 No.1		27.50	0.90	26.600	92.33	89.032	88.929	3.401								89.012	なし		
上流側 No.2					91.80	89.115	89.012	2.788	3.094	1.05	3.248	89.320	0.000	6	2.600				
舗装切断		55.000 [m]	27.50 ×	2						路面復旧	車道	再生密粒度AS	28.875 [m2]	27.50 ×	1.05	復旧舗装厚	0.03[m]		
舗装取壊		28.875 [m2]	27.50 ×	1.05						埋戻A1区分		流用土	0.000 [m3]	27.50 ×	1.05 ×	0.00			
舗装取壊		1.443 [m3]	27.50 ×	1.05 ×	0.05					埋戻A2区分		流用土	5.775 [m3]	27.50 ×	1.05 ×	0.20 -	0.000 + 0.000		
掘削[土木]		0.000 [m3]								埋戻B1区分		流用土	0.000 [m3]	27.50 ×	1.05 ×	0.00			
基面整正		0.000 [m2]								埋戻B2区分		流用土	64.391 [m3]	27.50 ×	1.05 ×	2.23 -	0.000		
掘削[下水]		87.877 [m3]	89.320 -	1.443						路盤工1区分	車道	M-30	28.875 [m2]	27.50 ×	1.05	路盤厚1	0.12[m]		
発生土処理		9.992 [m3]	89.320 -	1.443 -	0.000 -	77.884 +	0.000			路盤工2区分	車道	RC-30	28.875 [m2]	27.50 ×	1.05	路盤厚2	0.10[m]		
埋戻管基礎 RC-30		2.887 [m3]	27.50 ×	1.05 ×	0.10 +	0.000				流用A区分		流用土	0.000 [m3]						
埋戻管防護 RC-30		7.919 [m3]	27.50 ×	1.05 × (0.206 +	0.10) -				流用B区分		流用土	0.000 [m3]						
			27.50 ×	0.206 ^2 ×	0.785														

土量計算書

工事番号 1

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

路線名 1600-5		スパン番号 03-00			管種 リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t		
現況舗装厚 [m]		0.05	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続 <input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続	
日進量[m/日]		5.3	本管勾配[‰]		3.006	管渠継手無し[m]		15.400	調整管[本]		0.850	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3] 0.000 ステップ 0.020	
人孔番号		区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m] 副管継手
下流側 No.2		16.30	0.90	15.400	91.80	89.135	89.032	2.768								89.115 なし
上流側 No.3					91.69	89.184	89.081	2.609	2.688	1.05	2.822	45.998	0.000	3	3.400	
舗装切断		32.600 [m]		16.30 × 2				路面復旧		車道	再生密粒度AS		17.115 [m2]	16.30 × 1.05	復旧舗装厚 0.03[m]	
舗装取壊		17.115 [m2]		16.30 × 1.05				埋戻A1区分		流用土		0.000 [m3]	16.30 × 1.05 × 0.00			
舗装取壊		0.855 [m3]		16.30 × 1.05 × 0.05				埋戻A2区分		流用土		3.423 [m3]	16.30 × 1.05 × 0.20 - 0.000 + 0.000			
掘削[土木]		0.000 [m3]						埋戻B1区分		流用土		0.000 [m3]	16.30 × 1.05 × 0.00			
基面整正		0.000 [m2]						埋戻B2区分		流用土		31.320 [m3]	16.30 × 1.05 × 1.83 - 0.000			
掘削[下水]		45.143 [m3]		45.998 - 0.855				路盤工1区分		車道	M-30		17.115 [m2]	16.30 × 1.05	路盤厚1 0.12[m]	
発生土処理		6.578 [m3]		45.998 - 0.855 - 0.000 - 38.565 + 0.000				路盤工2区分		車道	RC-30		17.115 [m2]	16.30 × 1.05	路盤厚2 0.10[m]	
埋戻管基礎 RC-30		1.711 [m3]		16.30 × 1.05 × 0.10 + 0.000				流用A区分		流用土		0.000 [m3]				
埋戻管防護 RC-30		4.694 [m3]		16.30 × 1.05 × (0.206 + 0.10) - 16.30 × 0.206 ^2 × 0.785				流用B区分		流用土		0.000 [m3]				

路線名 1600-5		スパン番号 04-00			管種 リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t		
現況舗装厚 [m]		0.05	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続 <input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続	
日進量[m/日]		7.2	本管勾配[‰]		3.000	管渠継手無し[m]		66.100	調整管[本]		0.525	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3] 0.000 ステップ 0.020	
人孔番号		区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m] 副管継手
下流側 No.3		67.00	0.90	66.100	91.69	89.204	89.101	2.589								89.184 なし
上流側 No.4					91.33	89.405	89.302	2.028	2.308	1.05	2.423	162.341	0.000	16	2.100	
舗装切断		134.000 [m]	67.00 ×	2					路面復旧	車道	再生密粒度AS	70.350 [m2]	67.00 ×	1.05	復旧舗装厚	0.03 [m]
舗装取壊		70.350 [m2]	67.00 ×	1.05					埋戻A1区分		流用土	0.000 [m3]	67.00 ×	1.05 ×	0.00	
舗装取壊		3.517 [m3]	67.00 ×	1.05 ×	0.05				埋戻A2区分		流用土	14.070 [m3]	67.00 ×	1.05 ×	0.20 -	0.000 + 0.000
掘削[土木]		0.000 [m3]							埋戻B1区分		流用土	0.000 [m3]	67.00 ×	1.05 ×	0.00	
基面整正		0.000 [m2]							埋戻B2区分		流用土	102.007 [m3]	67.00 ×	1.05 ×	1.45 -	0.000
掘削[下水]		158.824 [m3]	162.341 -	3.517					路盤工1区分	車道	M-30	70.350 [m2]	67.00 ×	1.05	路盤厚1	0.12 [m]
発生土処理		29.978 [m3]	162.341 -	3.517 -	0.000 -	128.845 +	0.000		路盤工2区分	車道	RC-30	70.350 [m2]	67.00 ×	1.05	路盤厚2	0.10 [m]
埋戻管基礎 RC-30		7.035 [m3]	67.00 ×	1.05 ×	0.10 +	0.000			流用A区分		流用土	0.000 [m3]				
埋戻管防護 RC-30		19.295 [m3]	67.00 ×	1.05 × (0.206 +	0.10) -			流用B区分		流用土	0.000 [m3]				
			67.00 ×	0.206 ^2 ×	0.785											

土量計算書

工事番号 1

工事名 山本地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

路線名 250-2		スパン番号 250-2		管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t		
現況舗装厚 [m]		0.05	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続 <input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続	
日進量[m/日]		4.0	本管勾配[‰]		3.148	管渠継手無し[m]		4.200	調整管[本]		0.050	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3] 0.000 ステップ 0.000	
人孔番号	区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手
下流側 MP3	5.40	1.20	4.200	89.38	86.204	86.101	3.279								86.204	なし
上流側 既設M3				89.37	86.221	86.118	3.252	3.265	1.05	3.428	18.511	0.000	1	0.200		
舗装切断	10.800 [m]	5.40 ×	2						路面復旧	車道	再生密粒度AS	5.670 [m2]	5.40 ×	1.05	復旧舗装厚	0.03 [m]
舗装取壊	5.670 [m2]	5.40 ×	1.05						埋戻A1区分		流用土	0.000 [m3]	5.40 ×	1.05 ×	0.00	
舗装取壊	0.283 [m3]	5.40 ×	1.05 ×	0.05					埋戻A2区分		流用土	1.134 [m3]	5.40 ×	1.05 ×	0.20 -	0.000 + 0.000
掘削[土木]	0.000 [m3]								埋戻B1区分		流用土	0.000 [m3]	5.40 ×	1.05 ×	0.00	
基面整正	0.000 [m2]								埋戻B2区分		流用土	13.608 [m3]	5.40 ×	1.05 ×	2.40 -	0.000
掘削[下水]	18.228 [m3]	18.511 -	0.283						路盤工1区分	車道	M-30	5.670 [m2]	5.40 ×	1.05	路盤厚1	0.12 [m]
発生土処理	1.864 [m3]	18.511 -	0.283 -	0.000 -	16.364 +	0.000			路盤工2区分	車道	RC-30	5.670 [m2]	5.40 ×	1.05	路盤厚2	0.10 [m]
埋戻管基礎 RC-30	0.567 [m3]	5.40 ×	1.05 ×	0.10 +	0.000				流用A区分		流用土	0.000 [m3]				
埋戻管防護 RC-30	1.555 [m3]	5.40 ×	1.05 × (0.206 +	0.10) -				流用B区分		流用土	0.000 [m3]				
		5.40 ×	0.206 ^2 × 0.785													

路線名 251-2		スパン番号 01-00		管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.45m3(0.35)[200]		掘削機械 0.45m3(0.35)[200]		運搬機種 DT4t						
現況舗装厚 [m]		0.05	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続	<input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続				
日進量[m/日]		4.0	本管勾配[‰]		2.978	管渠継手無し[m]		1.150	調整管[本]		0.287	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3]	0.000	ステップ	0.000		
人孔番号		区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手			
下流側	MP.4	2.35	1.20	1.150	90.77	87.200	87.097	3.673								87.200	なし			
上流側	No.5				90.72	87.207	87.104	3.616	3.644	1.20	4.372	10.274	0.000	0	1.150					
舗装切断		4.700 [m]		2.35 ×	2				路面復旧		車道	再生密粒度AS		2.820 [m2]	2.35 ×	1.20	復旧舗装厚	0.03 [m]		
舗装取壊		2.820 [m2]		2.35 ×	1.20				埋戻A1区分			流用土		0.000 [m3]	2.35 ×	1.20 ×	0.00			
舗装取壊		0.141 [m3]		2.35 ×	1.20 ×	0.05				埋戻A2区分			流用土		0.564 [m3]	2.35 ×	1.20 ×	0.20 -	0.000 +	0.000
掘削[土木]		0.000 [m3]								埋戻B1区分			流用土		0.000 [m3]	2.35 ×	1.20 ×	0.00		
基面整正		0.000 [m2]								埋戻B2区分			流用土		7.839 [m3]	2.35 ×	1.20 ×	2.78 -	0.000	
掘削[下水]		10.133 [m3]		10.274 -	0.141				路盤工1区分		車道	M-30		2.820 [m2]	2.35 ×	1.20	路盤厚1	0.12 [m]		
発生土処理		0.805 [m3]		10.274 -	0.141 -	0.000 -	9.327 +	0.000	路盤工2区分		車道	RC-30		2.820 [m2]	2.35 ×	1.20	路盤厚2	0.10 [m]		
埋戻管基礎		RC-30	0.282 [m3]	2.35 ×	1.20 ×	0.10 +	0.000				流用A区分		流用土		0.000 [m3]					
埋戻管防護		RC-30	0.784 [m3]	2.35 ×	1.20 × (0.206 +	0.10) -				流用B区分		流用土		0.000 [m3]					
				2.35 ×	0.206 ^2 ×	0.785														

1/2

[illegible]

2/2

[illegible]

管渠土工計算表 (1/1)

第 工区			WEETDAφ100 mm			補助			舗装構成 表層 t1=			0.05m 路盤 t2 = 0.20m			市道									
管 番 号	マン ホー ル 番 号	マン ホー ル 種 別	距 離			土			掘 削 工					埋 戻 量					備 考					
			区 間	立 坑 減 長	掘 削 長	掘 削 深	平均 掘 削 深	掘 削 幅	舗 装 幅	掘 削 全 土 体 量	控 舗 除 装	掘 削 種 別			埋 戻 控 除				埋 戻 工 種 別					
												機 械	基 面 整 正		砂 基 礎	砂 防 護	路 盤 等	控 除 計	埋 戻 種 別		残 土 処 分			
																			機 械	土				
			L (m)	l (m)	l' (m)=L-l	H (m)	h (m)=H/2	B (m)		B1 (m)	$V1 (m^3) = l' \times B \times h$	$V2 (m^3) = l' \times B1 \times t1$	$0.28 m^2$ 級	$V (m^3) = V1 - V2$		$l' \times 1m$ 当 単位数量	$l' \times 1m$ 当 単位数量	$l' \times B2 \times t2$	$V3 (m^3)$	$V' (m^3) = V - V3$				
251-1	MP. 4	3				1.43																		
	IP. 17		6.75	1.01	5.74	1.43	1.430		0.600	0.600	4.925	0.172	4.753		3.444	0.344	0.718	0.689	1.751	0.689	2.313	1.421	WEETDA管	
	IP. 17					1.43																		
	IP. 17+4.70		4.70		4.70	1.43	1.430		0.600	0.600	4.033	0.141	3.892		2.820	0.282	0.588	0.564	1.434	0.564	1.894	1.164	〃	
	IP. 17+4.70					1.43																		
	IP. 18		1.80		1.80	1.43	1.430		0.600	0.600	1.544	0.054	1.490		1.080	0.108	0.225	0.216	0.549	0.216	0.725	0.445	〃	
	IP. 18					1.43																		
	IP. 18+1.59		1.59		1.59	1.43	1.430		0.600	0.600	1.364	0.048	1.316		0.954	0.095	0.199	0.191	0.485	0.191	0.640	0.394	〃	
	IP. 18+1.59					1.43																		
	IP. 18+2.76		1.17		1.17	0.55	0.990		0.600	0.600	0.695	0.035	0.660		0.702	0.070	0.146	0.140	0.356	0.140	0.164	0.323	〃	
	IP. 18+2.76					0.55																		
	IP. 18+3.40		0.64		0.64	0.55	0.550		0.600	0.600	0.211	0.019	0.192		0.384	0.038	0.080	0.077	0.195	0.077		0.107	〃	
	IP. 19+0.65					0.55																		
	IP. 19+1.21		0.56		0.56	0.55	0.550		0.600	0.600	0.185	0.017	0.168		0.336	0.034	0.070	0.067	0.171	0.067		0.094	〃	
	IP. 19+1.21					0.55																		
	IP. 19+2.43		1.22		1.22	1.43	0.990		0.600	0.600	0.725	0.037	0.688		0.732	0.073	0.153	0.146	0.372	0.146	0.170	0.337	〃	
	IP. 19+2.43					1.43																		
	IP. 19+4.52		2.09		2.09	1.43	1.430		0.600	0.600	1.793	0.063	1.730		1.254	0.125	0.261	0.251	0.637	0.251	0.842	0.517	〃	
小計			20.520	1.010	19.510						15.475	0.586	14.889		11.706	1.169	2.440	2.341	5.950	2.341	6.748	4.802		
										掘削幅		掘削幅 B=0.60m			砂基礎		素掘り		0.060 m3/m (0.6+0.6)/2×0.1					
												掘削底面幅 B=0.60m			砂防護				0.125 m3/m 0.6×(0.10 +0.13) − π/4×0.13^2					

第 工区 WEETDA $\phi 100$ mm 補助

		圧 送 管 (HIVPφ100)						： 数 量 集 計 表	
種 別		圧送管材料表				細 目			
摘 要		・ 土工は、別途計上							
細 別	仕 様	数 量				単位	数 量		
		251-1							
【管材料】									
HIVPφ100	片受け直管	86				Σ 本	86		
	45° ベンド	15				Σ 個	15		
	22° 1/2ベンド	2				Σ 個	2		
	11° 1/4ベンド	3				Σ 個	3		
	5° 5/8ベンド	4				Σ 個	4		
	両受ソケット	7				Σ 個	7		
	RR-MFジョイント	1				Σ 個	1		
離脱防止継手	片受 φ100	43				Σ 個	43		
	両受 φ100	7				Σ 個	7		
管明示テープ 下水道用	50mm×20m	36				巻	36		
埋設標識シート 下水道用	150mm×50m 2倍	9				巻	9		
【管布設工】									
管布設工	HIVPφ100	434.51				Σ m	434.51		
継手工	φ100	125				Σ 口	125		
切断工	HIVPφ100	17				口	17		
継手工（離脱防止）	φ100	50				Σ 箇所	50		

[illegible]

[illegible]

[illegible]

		圧 送 管 (HIVPφ150)						： 数 量 集 計 表	
種 別		圧送管材料表				細 目			
摘 要		・ 土工は、別途計上							
細 別	仕 様	数 量				単位	数 量		
		1600-4							
【管材料】									
HIVPφ150	片受け直管 L=5.000	83				Σ 本	83		
	90° ベンド	4				Σ 個	4		
	45° ベンド	19				Σ 個	19		
	22° 1/2ベンド	3				Σ 個	3		
	11° 1/4ベンド	3				Σ 個	3		
	5° 5/8ベンド	3				Σ 個	3		
	両受ソケット	19				Σ 個	19		
離脱防止継手	片受 φ150	49				Σ 個	49		
	両受 φ150	18				Σ 個	18		
管明示テープ 下水道用	50mm×20m	31				巻	31		
埋設標識シート 下水道用	150mm×50m 2倍	9				巻	9		
【管布設工】									
管布設工	HIVPφ150	430.75				Σ m	430.75		
継手工	φ150	153				Σ 口	153		
継手工（離脱防止）	φ150	67				Σ 口	67		
切断工	φ150	31				口	31		

[illegible]

[illegible]

[illegible]

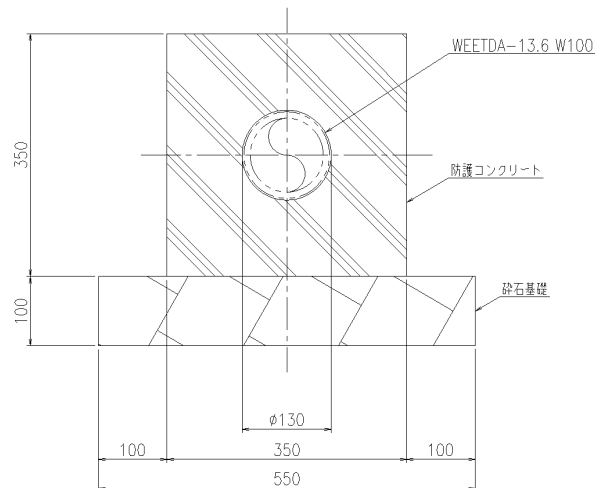
[illegible]

数量計算書

六条橋 管路防護工

10m当り

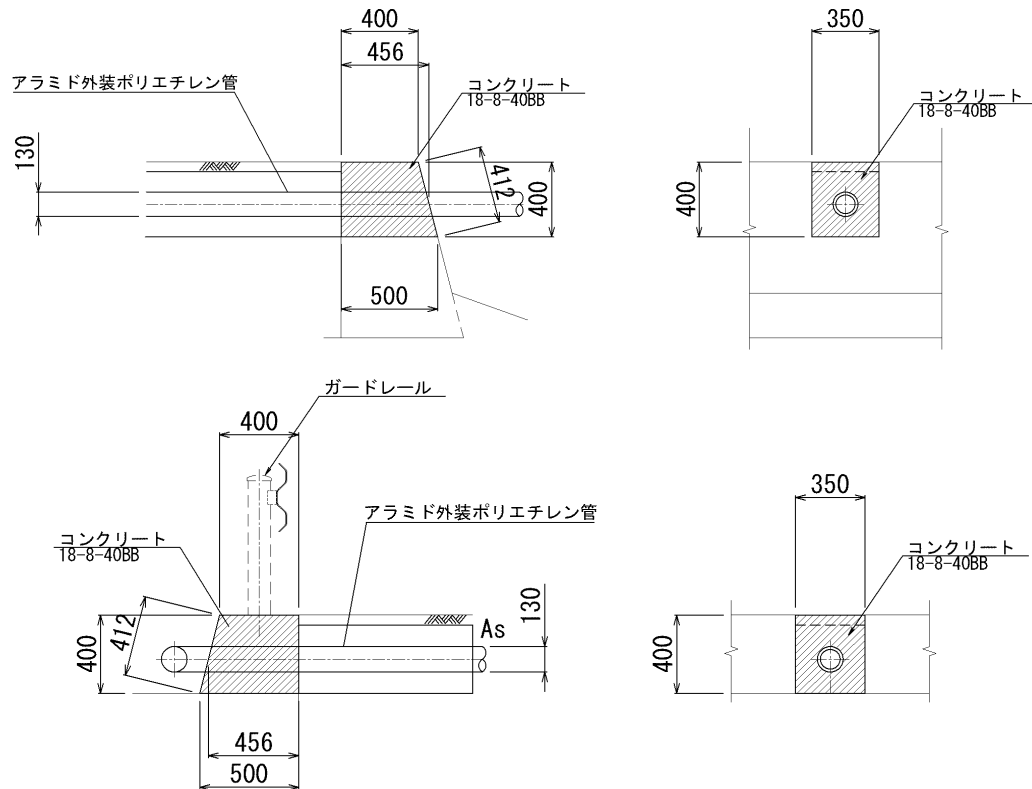
防護コンクリート工 詳細図 S=1:10

[illegible]

数量計算書

六条橋 右岸左岸護岸防護工

1箇所当り

[illegible]

薬液注入工数量計算書

工事名: 山本地区公共下水道接続工事

立坑No

IP.13

目的

到達

位置

IP.13 A域

ボーリング番号

Bor.No.4

工法

複相方式

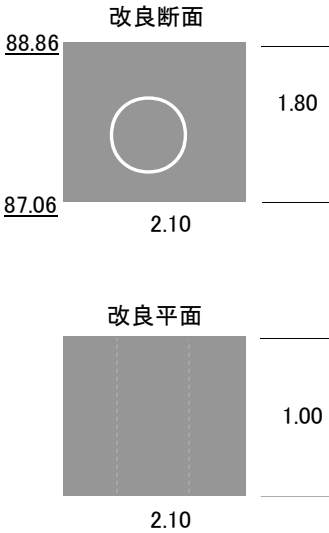
セット数

2セット

重要度

100%

	標 高	層 厚	土 質	N 値
地盤高	90.27			
第1層	88.90	1.37	粘性土	5
第2層	88.35	0.55	砂礫	10
第3層	80.55	7.80	砂礫	26
第4層				0
第5層				0
第6層				0
第7層				0
第8層				0
第9層				0



計算条件

ボーリング番号 Bor.No.4

地 盤 高 GLー 90.27

注入上端標高 ELー 88.86

注入下端標高 ELー 87.06

薬液注入量

注入面積 A = 1.00 × 2.10
= 2.10 (m2)

注入本数 N = 2.10 ÷ 1
= 2 (本)

一本当たり注入面積

a = 2.10 ÷ 2.00
= 1.05 (m2)

土 質	注入高 (m)	N 値	注入率 (%)	立 積 (m3)	1次 注入量 (l)	2次 注入量 (l)	注入量 合計 (l)
砂礫	0.51	10	36.000	0.54	129	65	194
砂礫	1.29	26	36.000	1.35	324	162	486
合計	1.80			1.89	453	227	680

改め 680.00
薬液 溶液型

ボーリング長

土質	削孔長 (m)
砂礫土	1.84
砂質土	0.00
粘性土	1.37
合計	3.21

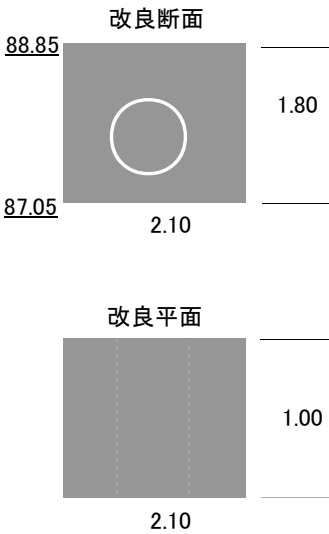
薬液注入工数量計算書

工事名: 山本地区公共下水道接続工事

立坑No IP.14 目的 発進 位置 IP.14 A域

ボーリング番号 Bor.No.4 工法 複相方式 セット数 2セット 重要度 100%

	標 高	層 厚	土 質	N 値
地盤高	90.25			
第1層	88.90	1.35	粘性土	5
第2層	88.35	0.55	砂礫	10
第3層	80.55	7.80	砂礫	26
第4層				0
第5層				0
第6層				0
第7層				0
第8層				0
第9層				0



計算条件

ボーリング番号 Bor.No.4

地 盤 高 GLー 90.25

注入上端標高 ELー 88.85

注入下端標高 ELー 87.05

薬液注入量

注入面積 A = 1.00 × 2.10
= 2.10 (m2)

注入本数 N = 2.10 ÷ 1
= 2 (本)

一本当たり注入面積

a = 2.10 ÷ 2.00
= 1.05 (m2)

土 質	注入高 (m)	N 値	注入率 (%)	立 積 (m3)	1次 注入量 (l)	2次 注入量 (l)	注入量 合計 (l)
砂礫	0.50	10	36.000	0.53	127	64	191
砂礫	1.30	26	36.000	1.37	329	164	493
合計	1.80			1.90	456	228	684

ボーリング長

土質	削孔長 (m)
砂礫土	1.85
砂質土	0.00
粘性土	1.35
合計	3.20

改め 680.00
薬液 溶液型

薬液注入工数量計算書

工事名: 山本地区公共下水道接続工事

立坑No IP.14

目的 発進

位置 IP.14 B域

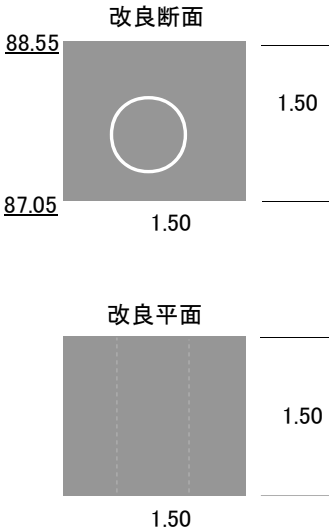
ボーリング番号 Bor.No.4

工法 複相方式

セット数 2セット

重要度 100%

	標 高	層 厚	土 質	N 値
地盤高	90.27			
第1層	88.90	1.37	粘性土	5
第2層	88.35	0.55	砂礫	10
第3層	80.55	7.80	砂礫	26
第4層				0
第5層				0
第6層				0
第7層				0
第8層				0
第9層				0



計算条件

ボーリング番号 Bor.No.4
地 盤 高 GLー 90.25
注入上端標高 ELー 88.55
注入下端標高 ELー 87.05

薬液注入量

注入面積 A = 1.50 × 1.50
= 2.25 (m2)

注入本数 N = 2.25 ÷ 1
= 2 (本)

一本当たり注入面積

a = 2.25 ÷ 2.00
= 1.13 (m2)

土 質	注入高 (m)	N 値	注入率 (%)	立 積 (m3)	1次 注入量 (l)	2次 注入量 (l)	注入量 合計 (l)
砂礫	0.20	10	36.000	0.23	55	28	83
砂礫	1.30	26	36.000	1.47	353	176	529
合計	1.50			1.70	408	204	612

ボーリング長

土質	削孔長 (m)
砂礫土	1.85
砂質土	0.00
粘性土	1.35
合計	3.20

改め 610.00
薬液 溶液型

HIVP $\phi 150\text{mm}$ (SP $\phi 400\text{mm}$) 鋼管削進工 推進方式: 鋼管推進工 (1重ケーシング式)

[illegible]

推進方式:鋼管推進工(1重ケーシング式)

<

1号組立レジン製人孔数量集計表－ 1

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
1号組立人孔	1号人孔設置工	ブロック据付工	3. 0m以下	箇所	3	
		〃	3. 0mを超え4. 0m以下	箇所	1	
				箇所		
				箇所		
	材 料	底版ブロック	H=90	個	4	
				個		
		管取付壁ブロック	φ 900 H=600	個		
			φ 900 H=900	個		
			φ 900 H=1200	個		
			φ 900 H=1500	個	4	
			φ 900 H=1800	個		
			φ 900 H=2400	個		
		直壁ブロック	φ 900 H=600	個		
			φ 900 H=900	個	2	
			φ 900 H=1200	個		
			φ 900 H=1500	個	1	
			φ 900 H=1800	個		
			φ 900 H=300	個	1	
		PP製ハシゴ	150cm	個	1	No. 4
			210cm	個	2	No. 2 No. 3
			270cm	個	1	No. 1
		頂版ブロック	φ 600	個	4	

1号組立レゾ製人孔数量集計表-2

[illegible]

1号組立レジン製人孔数量集計表－ 3

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
1号組立人孔	流入管削孔					
		開削管	PRP φ 200	箇所	3	
		開削管	HIVP φ 150	箇所	1	
	可とう継手					
		開削管	PRP φ 200	個	7	
		管口止水工		箇所	1	
	底部工	栗石基礎	割栗石	箇所	4.0	
No. 1 1号組立人孔	底部工	型 枠		m2	0.283	
		コンクリート	18-8-40	m3	0.170	
		モルタル	t=2cm 1 : 2	m2	0.739	
No. 2 1号組立人孔	底部工	型 枠		m2	0.283	
		コンクリート	18-8-40	m3	0.170	
		モルタル	t=2cm 1 : 2	m2	0.739	
No. 3 1号組立人孔	底部工	型 枠		m2	0.283	
		コンクリート	18-8-40	m3	0.170	
		モルタル	t=2cm 1 : 2	m2	0.739	
	底部工	型 枠		m2	0.247	
No. 4 1号組立人孔		コンクリート	18-8-40	m3	0.341	
		モルタル	t=2cm 1 : 2	m2	0.726	
全体	底部工	型 枠		m2	1.096	
		コンクリート	18-8-40	m3	0.851	
		モルタル	t=2cm 1 : 2	m2	2.943	

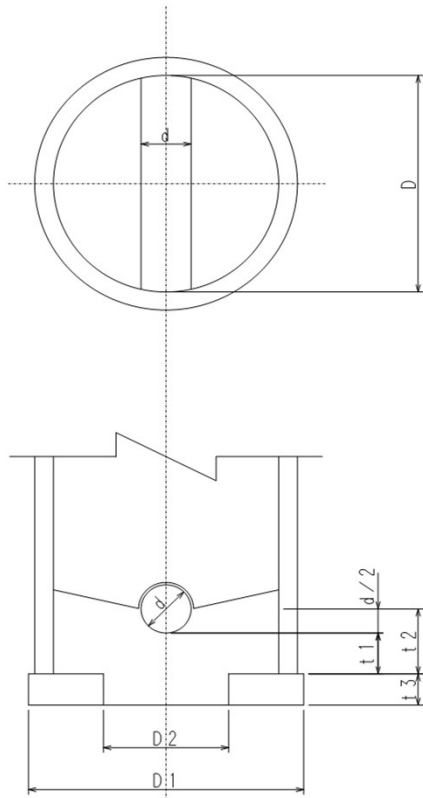
1号組立人孔(内径90cm円形)

[illegible]

No. 1 1号組立人孔底部工計算書（1ヶ所当たり）

算式の根拠となる構造図・他

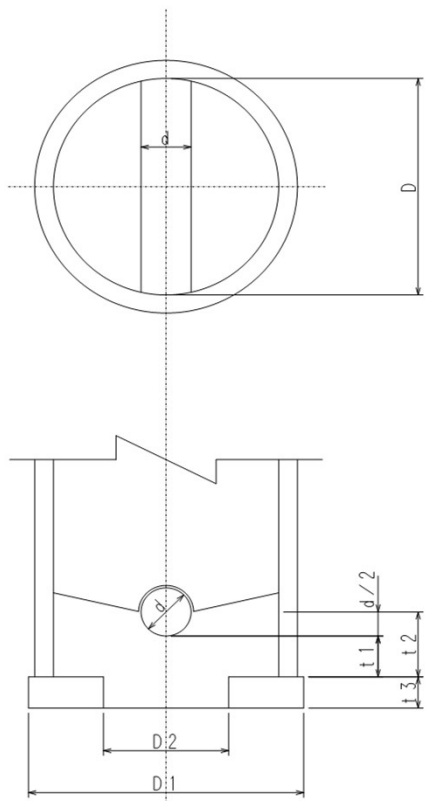
流入管径： d1 =	0.200 m	人孔落差： h=	0.020 m
流出管径： d2 =	0.200 m	インバート厚： t1=	0.180 m
平均管径： d =	0.200 m	平均インバート厚： t2=	0.290 m
人孔内径： D =	0.900 m	： t3=	m
基礎外径： D1=	1.100 m		
底板開口： D2=	m	※平均インバート厚=t1+（管径+落差）/2	

[illegible]

No. 2.3 1号組立人孔底部工計算書（1ヶ所当たり）

算式の根拠となる構造図・他

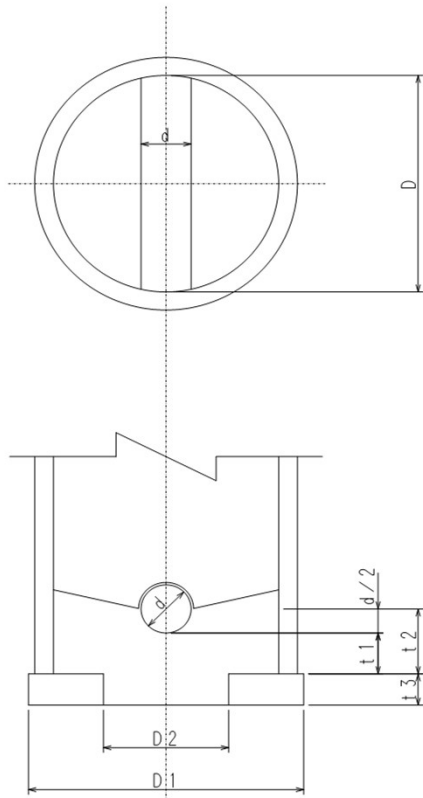
流入管径：	d1 =	0.200 m	人孔落差：	h=	0.020 m
流出管径：	d2 =	0.200 m	人孔壁厚：	t1=	0.180 m
平均管径：	d =	0.200 m	平均人孔壁厚：	t2=	0.290 m
人孔内径：	D =	0.900 m		t3=	m
基础外径：	D1=	1.100 m			
底板开口：	D2=	m	※平均人孔壁厚=t1+（管径+落差）/2		

[illegible]

No. 4 1号組立人孔底部工計算書（1ヶ所当たり）

算式の根拠となる構造図・他

流入管径： d1 =	0.150 m	人孔落差： h=	0.570 m
流出管径： d2 =	0.200 m	人孔厚： t1=	0.180 m
平均管径： d =	0.175 m	平均人孔厚： t2=	0.553 m
人孔内径： D =	0.900 m	： t3=	m
基礎外径： D1=	1.100 m		
底板開口： D2=	m	※平均人孔厚=t1+ (管径+落差) /2	

[illegible]

数量計算 組立MH集計表

[illegible]

名 称	仕 様	略 図 及 び 算 式	数 量
組立3号マンホール(レジン製)			
マンホール深	据付深		4.936 m
マンホール蓋	T-14	φ 900×600親子	1 組
調整金具	M25	(45mm)	1 個
無収縮モルタル	φ 900	$(1.14^2 - 0.90^2) \times \pi / 4 \times 0.046 = 0.018\text{m}^3$	1 個
調整リング	φ 900	h=	- 個
頂板ブロック	φ 1500×φ 900	h=160	1 個
直壁ブロック	φ 1500	h=1500	1 個
		h=600	1 個
躯体ブロック	φ 1500	h=2400	1 個
底版ブロック	φ 1500	h=110	個
PP製ハシゴ	H=390cm		1 組
中間スラブ	FRP製 φ 1200-φ 600		組
削孔	PRP φ 200相当		1 箇所
マンホール可とう継ぎ手	PRP φ 200		1 箇所
鏡切工		2	2 箇所
ブロック据付工	組立3号マンホール		4.936 m

名 称	仕 様	略 図 及 び 算 式	数 量
組立3号マンホール(レジン製)			
マンホール深	据付深		5.432 m
マンホール蓋	T-14	φ 900×600親子	1 組
調整金具	M25	(45mm)	1 個
無収縮モルタル	φ 900	$(1.14^2 - 0.90^2) \times \pi / 4 \times 0.042 = 0.016\text{m}^3$	1 個
調整リング	φ 900	h=100	2 個
頂板ブロック	φ 1500×φ 900	h=160	1 個
直壁ブロック	φ 1500	h=1500	1 個
	φ 1500	h=1800	1 個
躯体ブロック	φ 1500	h=1500	1 個
底版ブロック	φ 1500	h=110	1 個
PP製ハシゴ	H=420cm		1 組
中間スラブ	FRP製 φ 1200-φ 600		組
削孔	VP φ 100相当		1 箇所
マンホール可とう継ぎ手	PRP φ 200		1 箇所
管口止水工			1 箇所
鏡切工		1	1 箇所
ブロック据付工	組立3号マンホール		5.432 m

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
1号組立人孔	1号人孔設置工	ブロック据付工	3. 0m以下	箇所		
		〃	3. 0mを超え4. 0m以下	箇所	1	
				箇所		
				箇所		
	材 料	底版ブロック	H=130	個	1	
				個		
		管取付壁ブロック	φ 900 H=600	個		
			φ 900 H=900	個		
			φ 900 H=1200	個	1	
			φ 900 H=1500	個		
			φ 900 H=1800	個		
			φ 900 H=2400	個		
		直壁ブロック	φ 900 H=600	個		
			φ 900 H=900	個	2	
			φ 900 H=1200	個		
			φ 900 H=1500	個		
			φ 900 H=1800	個		
			φ 900 H=300	個		
		斜壁ブロック	φ 900/600	個	1	

1号組立割込み人孔数量集計表-2

[illegible]

[illegible]

1号組立人孔(内径90cm円形)

[illegible]

集計表 (1)

3 箇所

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 2000$ mm (揺動圧入) 集計表 (2)

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 2000$ mm (揺動圧入) 集計表 (3)

[illegible]

舗装切断・取壊し工（共通）

工 種	算 式	数 量
舗装切断	<p>呼び径 = 2.000 m</p> <p>外周長 = $2 n r \cdot \tan(180^\circ / n)$ n : 辺数、r : 半径</p> <p>$L = 2 \times 8 \times (2.200 / 2) \times \tan(180^\circ / 8) = 7.290$ 7.29 m</p> <p>(呼び径+0.200)</p>	
舗装取壊	<p>面積 = $n \cdot r^2 \cdot \tan(180^\circ / n)$ n : 辺数、r : 半径</p> <p>$A = 8 \times (2.200 / 2)^2 \times \tan(180^\circ / 8) = 4.010$ 4.01 m²</p> <p>(呼び径+0.200)</p>	
舗装仮復旧	<p>$A = 4.010 - 0.820^2 \times \pi / 4 = 3.482$ 3.48 m²</p>	

数量計算書

No.

名 称	算 式	単位	数 量
立坑築造工	(IP. 14 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 2000 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 ϕ 2000 mm		
	鋼管外径 ϕ 2024 mm		
掘削深	(圧入掘削積込工)	m	4.183
圧入深		//	4.383
立坑深		//	3.183
引拔長		//	0.900
土質層厚	粘性土 (N \leq 5) 1.300	m	1.300
	// (5<N \leq 30)	//	-
	砂質土 (N \leq 30)	//	-
	// (30<N \leq 50)	//	-
	礫質土 (N \leq 30) 0.550 +2.283	//	2.833
	// (30<N \leq 50)	//	-
	合計	m	4.133
舗装取壊工	市道		
舗装切断工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m	7.29
舗装取壊工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m ²	4.01
残塊処分	As 4.01 \times 0.05	m ³	0.20
発生土処分	$2.024^2 \times \pi/4 \times 4.183 - 1.23 \times 1.11$	m ³	12.09
掘削土量	$2.024^2 \times \pi/4 \times 4.183$	m ³	13.46

数 量 計 算 書

No. _____

名 称	算 式	単位	数 量
底版コンクリート量		m ³	3.1
スライム処理	泥水処分量	m ³	1.2
土留材料			
先頭ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.4 m	本	1
中間ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= - m	〃	-
最終ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 0.9 m	〃	1
仮設ケーシング	φ 2000 mm l= 2.0 m	〃	1
合 計		本	3
ボルト接合		箇所	1
溶接接合		箇所	1
	1箇所当り溶接延長	m	6.3
ケーシング撤去長		m	1.317
ケーシング切断長	2.000 × π + 1.317 × 4	m	11.6
スクラップ重量			
(撤去部)	1.317 × 0.615 t/m	t	0.810
(管渠)	(0.406 +) ² × π/4 × 0.0942 t/m ² × 1 箇所	〃	0.012
		t	0.822
円形覆工板	φ 2000 mm用	個	1

数量計算書

No.

[illegible]

数量計算書(埋戻し土量計算)

No.

名 称	算 式	単位	数 量
	(IP. 14 立坑) 鋼管呼び径 φ 2000 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 φ 2000 mm		
	鋼管外径 φ 2024 mm		
埋戻し高さ	ケーシング部	m	1.683
	一般部 1.50 — 0.250	//	1.250
仮舗装厚	市道	//	0.250
ケーシング部埋戻し	砂		
全体	$V1 = 2^2 \times \pi / 4 \times 1.683 = 5.29$	m ³	
控除	$V21 = 0.165^2 \times \pi / 4 \times 2.003 = -0.04$	//	HIVP
	$V22 = ^2 \times \pi / 4 \times =$	//	
	$V23 = ^2 \times \pi / 4 \times =$	//	
	$V24 = ^2 \times \pi / 4 \times =$	//	
	$V25 = ^2 \times \pi / 4 \times \times =$	//	
	$V26 = ^2 \times \pi / 4 \times \times =$	//	
		m ³	5.25
一般部埋戻し	流用土		
全体	$V1 = 2.024^2 \times \pi / 4 \times 1.250 = 4.02$	m ³	
控除	$V21 = -2.000^2 \times \pi / 4 \times 0.401 = -1.26$ (1.500-0.849-0.250)	//	砂部
		m ³	2.76
砂	$V23 = 2.00^2 \times \pi / 4 \times 0.401 = 1.26$	m ³	
控除	$V24 = 0.165^2 \times \pi / 4 \times 1.218 = -0.03$	//	HIVP
		m3	1.23

数量計算書

No.

名 称	算 式	単位	数 量
立坑築造工	(MP. 3 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 2000 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 ϕ 2000 mm		
	鋼管外径 ϕ 2024 mm		
掘削深	(圧入掘削積込工)	m	5.936
圧入深		//	6.136
立坑深		//	4.936
引拔長		//	0.900
土質層厚	粘性土 (N \leq 5) 1.300	m	1.300
	// (5<N \leq 30)	//	-
	砂質土 (N \leq 30)	//	-
	// (30<N \leq 50)	//	-
	礫質土 (N \leq 30) 4.036 +0.550	//	4.586
	// (30<N \leq 50)	//	-
	合計	m	5.886
舗装取壊工	市道		
舗装切断工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m	7.29
舗装取壊工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m ²	4.01
残塊処分	As 4.01 \times 0.05	m ³	0.20
発生土処分	$2.024^2 \times \pi/4 \times 5.936 - 1.32 \times 1.11$	m ³	17.63
掘削土量	$2.024^2 \times \pi/4 \times 5.936$	m ³	19.1

数 量 計 算 書

No. _____

名 称	算 式	単位	数 量
底版コンクリート量		m ³	3.1
スライム処理	泥水処分量	m ³	1.2
土留材料			
先頭ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.4 m	本	1
中間ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.2 m	〃	1
最終ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 0.5 m	〃	1
仮設ケーシング	φ 2000 mm l= 2.0 m	〃	1
合 計		本	4
ボルト接合		箇所	1
溶接接合		箇所	2
	1箇所当り溶接延長	m	6.3
ケーシング撤去長		m	1.364
ケーシング切断長	2.000 × π + 1.364 × 4	m	11.7
スクラップ重量			
(撤去部)	1.364 × 0.615 t/m	t	0.839
(管渠)	(0.2055 +) ² × π/4 × 0.0942 t/m ² × 1 箇所	〃	0.003
		t	0.842
円形覆工板	φ 2000 mm用	個	1

数量計算書

No.

[illegible]

数量計算書(埋戻し土量計算)

No.

名 称	算 式	単位	数 量
	(MP. 3 立坑) 鋼管呼び径 φ 2000 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 φ 2000 mm		
	鋼管外径 φ 2024 mm		
埋戻し高さ	ケーシング部	m	3.436
	一般部 1.50 - 0.250	//	1.250
仮舗装厚	市道	//	0.250
ケーシング部埋戻し	グラウトコンクリート		
全体	$V1 = 2^2 \times \pi / 4 \times 3.436 = 10.79$	m ³	
控除	$V21 = -1.66^2 \times \pi / 4 \times 0.110 = -0.24$	//	底版
	$V22 = -1.60^2 \times \pi / 4 \times 2.400 = -4.83$	//	躯体ブロック(I 種)
	$V23 = -1.60^2 \times \pi / 4 \times 0.926 = -1.86$ (4.936-1.500-2.400-0.110)	//	直壁(I 種)
	$V24 = ^2 \times \pi / 4 \times =$	//	
	$V25 = -0.2055^2 \times \pi / 4 \times 0.200 \times 1 = -0.01$	//	PRP管
	$V26 = ^2 \times \pi / 4 \times \times =$	//	
		m ³	3.85
一般部埋戻し	流用土		
全体	$V1 = 2.024^2 \times \pi / 4 \times 1.250 = 4.02$	m ³	
控除	$V21 = -1.66^2 \times \pi / 4 \times 1.174 = -2.54$	//	直壁(I 種)
	$V22 = -(1.66^2 + ^2) \times \pi / 4 \times 0.076 = -0.16$	//	斜壁(I 種)
	$V23 = ^2 \times \pi / 4 \times =$	//	調整リング
		m ³	1.32

数量計算書

No.

名 称	算 式	単位	数 量
立坑築造工	(MP. 4 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 2000 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 ϕ 2000 mm		
	鋼管外径 ϕ 2024 mm		
掘削深	(圧入掘削積込工)	m	6.432
圧入深		//	6.632
立坑深		//	5.432
引拔長		//	0.900
土質層厚	粘性土 (N \leq 5) 1.300	m	1.300
	// (5<N \leq 30)	//	-
	砂質土 (N \leq 30)	//	-
	// (30<N \leq 50)	//	-
	礫質土 (N \leq 30) 4.532 +0.550	//	5.082
	// (30<N \leq 50)	//	-
	合計	m	6.382
舗装取壊工	市道		
舗装切断工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m	7.29
舗装取壊工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m ²	4.01
残塊処分	As 4.01 \times 0.05	m ³	0.20
発生土処分	$2.024^2 \times \pi/4 \times 6.432 - 1.62 \times 1.11$	m ³	18.90
掘削土量	$2.024^2 \times \pi/4 \times 6.432$	m ³	20.69

数 量 計 算 書

No.

名 称	算 式	単位	数 量
底版コンクリート量		m ³	3.1
スライム処理	泥水処分量	m ³	1.2
土留材料			
先頭ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.4 m	本	1
中間ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.4 m	〃	1
最終ケーシング	φ 2000 mm t= 12 mm l= 0.8 m	〃	1
仮設ケーシング	φ 2000 mm l= 2.0 m	〃	1
合 計		本	4
ボルト接合		箇所	1
溶接接合		箇所	2
	1箇所当り溶接延長	m	6.3
ケーシング撤去長		m	1.368
ケーシング切断長	2.000 × π + 1.368 × 4	m	11.8
スクラップ重量			
(撤去部)	1.368 × 0.615 t/m	t	0.841
(管渠)	(0.2055 +) ² × π / 4 × 0.0942 t/m ² × 1 箇所	〃	0.003
		t	0.844
円形覆工板	φ 2000 mm用	個	1

数量計算書

No.

[illegible]

数 量 計 算 書(埋戻し土量計算)

No. _____

名 称	算 式	単位	数 量
	(MP. 4 立坑) 鋼管呼び径 φ 2000 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 φ 2000 mm		
	鋼管外径 φ 2024 mm		
埋戻し高さ	ケーシング部	m	3.932
	一般部 1.50 — 0.250	//	1.250
仮舗装厚	市道	//	0.250
ケーシング部埋戻し	グラウトコンクリート		
全体	$V1 = 2^2 \times \pi / 4 \times 3.932 = 12.35$	m ³	
控除	$V21 = -1.66^2 \times \pi / 4 \times 0.110 = -0.24$	//	底版
	$V22 = -1.60^2 \times \pi / 4 \times 1.500 = -3.02$	//	躯体ブロック
	$V23 = -1.60^2 \times \pi / 4 \times 1.800 = -3.62$	//	直壁
	$V24 = -1.60^2 \times \pi / 4 \times 0.522 = -1.05$ (3.932-0.110-1.500-1.800)	//	
	$V25 = -0.2055^2 \times \pi / 4 \times 0.200 \times 1 = -0.01$	//	PRP管
	$V26 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad \times \quad =$	//	
		m ³	4.41
一般部埋戻し	流用土		
全体	$V1 = 2.024^2 \times \pi / 4 \times 1.250 = 4.02$	m ³	
控除	$V21 = -1.60^2 \times \pi / 4 \times 1.138 = -2.29$ (1.500-0.362)	//	直壁
	$V22 = -(\quad^2 + \quad^2) \times \pi / 4 \times \quad =$	//	
	$V23 = 1.14^2 \times \pi / 4 \times 0.112 = -0.11$	//	調整リング
		m ³	1.62

集計表 (1)

1 箇所

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 1500$ mm (揺動圧入) 集計表 (2)

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 1500$ mm (揺動圧入) 集計表 (3)

[illegible]

舗装切断・取壊し工（共通）

工 種	算 式	数 量
舗装切断	<p>呼び径 = 1.500 m</p> <p>外周長 = $2 n r \cdot \tan(180^\circ / n)$ n : 辺数、r : 半径</p> <p>$L = 2 \times 8 \times (1.700 / 2) \times \tan(180^\circ / 8) = 5.633$</p> <p>(呼び径+0.200)</p>	5.63 m
舗装取壊	<p>面積 = $n \cdot r^2 \cdot \tan(180^\circ / n)$ n : 辺数、r : 半径</p> <p>$A = 8 \times (1.700 / 2)^2 \times \tan(180^\circ / 8) = 2.394$</p> <p>(呼び径+0.200)</p>	2.39 m ²
舗装仮復旧	<p>$A = 2.394 - 0.820^2 \times \pi / 4 = 1.866$</p>	1.87 m ²

数量計算書

No.

名 称	算 式	単位	数 量
立坑築造工	(IP. 13 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 1500 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 ϕ 1500 mm		
	鋼管外径 ϕ 1524 mm		
掘削深	(圧入掘削積込工)	m	3.953
圧入深		//	4.153
立坑深		//	2.953
引拔長		//	0.900
土質層厚	粘性土 (N \leq 5) 1.300	m	1.300
	// (5<N \leq 30)	//	-
	砂質土 (N \leq 30)	//	-
	// (30<N \leq 50)	//	-
	礫質土 (N \leq 30) 0.550 +2.053	//	2.603
	// (30<N \leq 50)	//	-
	合計	m	3.903
舗装取壊工	市道		
舗装切断工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m	5.63
舗装取壊工	t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	m ²	2.39
残塊処分	As 2.39 \times 0.05	m ³	0.12
発生土処分	$1.524^2 \times \pi/4 \times 3.953 - 0.79 \times 1.11$	m ³	6.33
掘削土量	$1.524^2 \times \pi/4 \times 3.953$	m3	7.21

数量計算書

No.

名 称	算 式	単位	数 量
底版コンクリート量		m ³	1.8
スライム処理	泥水処分量	m ³	0.7
土留材料			
先頭ケーシング	φ 1500 mm t= 12 mm l= 2.4 m	本	1
中間ケーシング	φ 1500 mm t= 12 mm l= m	〃	
最終ケーシング	φ 1500 mm t= 12 mm l= 0.7 m	〃	1
仮設ケーシング	φ 1500 mm l= 2.0 m	〃	1
合 計		本	3
ボルト接合		箇所	1
溶接接合		箇所	1
	1箇所当り溶接延長	m	4.7
ケーシング撤去長		m	1.347
ケーシング切断長	1.500 × π + 1.347 × 4	m	10.1
スクラップ重量			
(撤去部)	1.347 × 0.466 t/m	t	0.628
(推進部)	(0.406 + 0.00) ² × π / 4 × 0.0942 t/m ² × 1 箇所	〃	0.012
		t	0.640
円形覆工板	φ 1500 mm用	個	1

数量計算書

No.

[illegible]

数量計算書(埋戻し土量計算)

No.

名 称	算 式	単位	数 量
	(IP. 13 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 1500 mm		
	t= 12 mm 鋼管内径 ϕ 1500 mm		
	鋼管外径 ϕ 1524 mm		
埋戻し高さ	ケーシング部	m	1.453
	一般部 1.500 - 0.250	"	1.250
仮舗装厚	(別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より)	"	0.250
ケーシング部埋戻し 砂			
全体	$V1 = 1.5^2 \times \pi / 4 \times 1.854 = 3.28$	m ³	
控除	$V21 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad = 0.00$	"	HIVP
	$V22 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad = 0.00$	"	
	$V22 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad = 0.00$	"	
	$V23 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad = 0.00$	"	
	$V24 = 0.165^2 \times \pi / 4 \times 1.753 \times \quad = -0.04$	"	HIVP
		m ³	3.24
一般部埋戻し	流用土 2.953-1.854-0.250		
全体	$V1 = 1.5^2 \times \pi / 4 \times 0.849 = 1.50$	m ³	
控除	$V21 = -1.500^2 \times \pi / 4 \times 0.401 = -0.71$ (1.500-0.849-0.250)	"	砂部
		"	0.79
砂	$V23 = 1.50^2 \times \pi / 4 \times 0.401 = 0.71$ 1.500-0.25-0.849	"	
控除	$V24 = 0.165^2 \times \pi / 4 \times 1.218 = -0.03$	"	
		"	0.68

水質観測井戸数量計算書

土 質		砂礫土	砂質土	シルト・粘土	計	継 手	ストレーナー 加 工	備 考
立坑NO.	単位	m	m	m	m	本	m	
IP. 13		2. 950		1. 350	4. 300	1	2	
IP. 14		2. 950		1. 350	4. 300	1	2	
合 計		5. 900		2. 700	8. 600	2. 000	4. 000	

水 質 觀 測 井 戸 土 質 分 類 表

[illegible][illegible]

付 帯 工 数 量 集 計 表

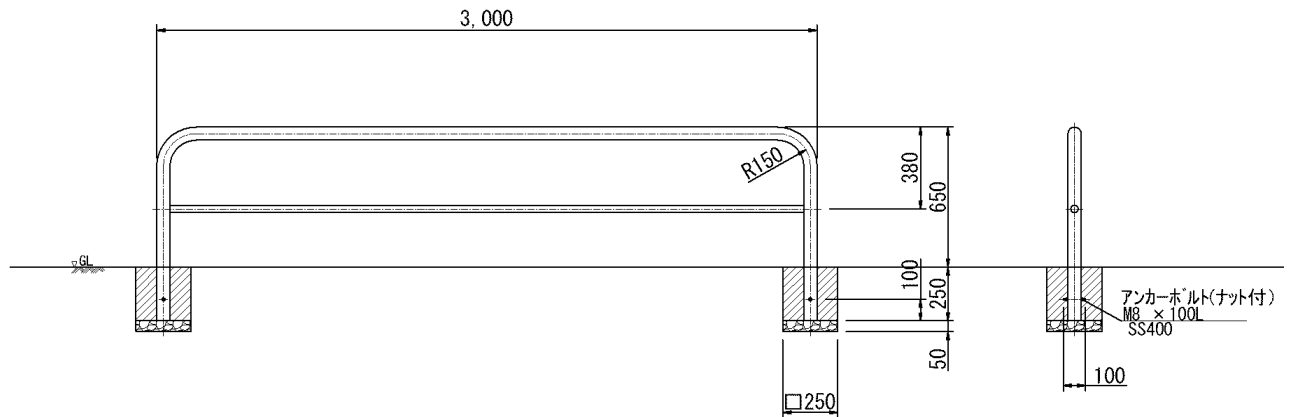
[illegible]

数量計算書

算式根拠となる構造図

10m 当り

歩道ガイドパイプ撤去・復旧工



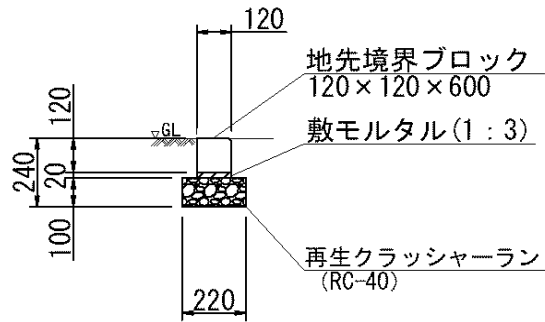
名 称	計 算 式	単位	数 量
Co取り壊し（無筋）	$V = (0.25 \times 0.25 \times 0.25 - \pi / 4 \times 0.15^2 \times 0.25) \times 2 \times (10.00 / 3.00)$	m3	0.07
残塊処分（無筋）	$V = (0.25 \times 0.25 \times 0.25 - \pi / 4 \times 0.15^2 \times 0.25) \times 2 \times (10.00 / 3.00)$	m3	0.07
コンクリート（18-8-25BB）	$V = (0.25 \times 0.25 \times 0.25 - \pi / 4 \times 0.15^2 \times 0.25) \times 2 \times (10.00 / 3.00)$	m3	0.07
型枠（小構造物）	$A = (0.25 \times 0.25 \times 4) \times 2 \times (10.00 / 3.00)$	m2	1.67
	t=5cm		
砕石基礎（RC-40）	$A = (0.25 \times 0.25) \times 2 \times (10.00 / 3.00)$	m2	0.42
	現場発生品流用		
歩道ガイドパイプ設置	10.00/3.00	ヶ所	3.33

数 量 計 算 書

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

10m 当り

歩車道境界ブロック撤去・復旧工



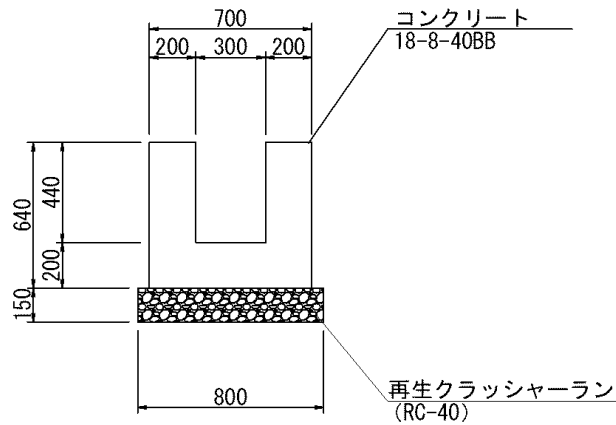
名 称	計 算 式	単位	数 量
Co取り壊し（無筋）	$V = 0.12 \times 0.12 \times 10.00$	m3	0.14
残塊処分（無筋）	$V = 0.12 \times 0.12 \times 10.00$	m3	0.14
地先境界ブロック	$V = 10.00 / 0.60$	個	16.67
モルタル(1:3)	$V = 0.12 \times 0.02 \times 10.00$	m3	0.024
碎石基礎(RC-40)	$t = 10\text{cm}$ $A = 0.22 \times 10.00$	m2	2.20

数 量 計 算 書

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

10m 当り

③U型側溝300×440撤去・復旧工



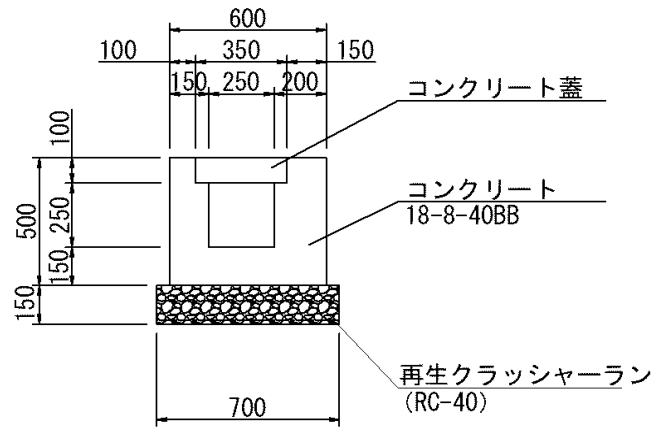
名 称	計 算 式	単 位	数 量
Co取り壊し（無筋）	$V = (0.70 \times 0.64 - 0.30 \times 0.44) \times 10.00$	m3	3.16
残塊処分（無筋）	同上	m3	3.16
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.70 \times 0.64 - 0.30 \times 0.44) \times 10.00$	m3	3.16
型枠 (小構造物)	$A = (0.64 \times 2 + 0.64 \times 2) \times 10.00$	m2	25.60
砕石基礎 (RC-40)	$t = 15\text{cm}$ $A = 0.80 \times 10.00$	m2	8.00

数 量 計 算 書

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

10m 当り

⑤ U型側溝250×250撤去・復旧工

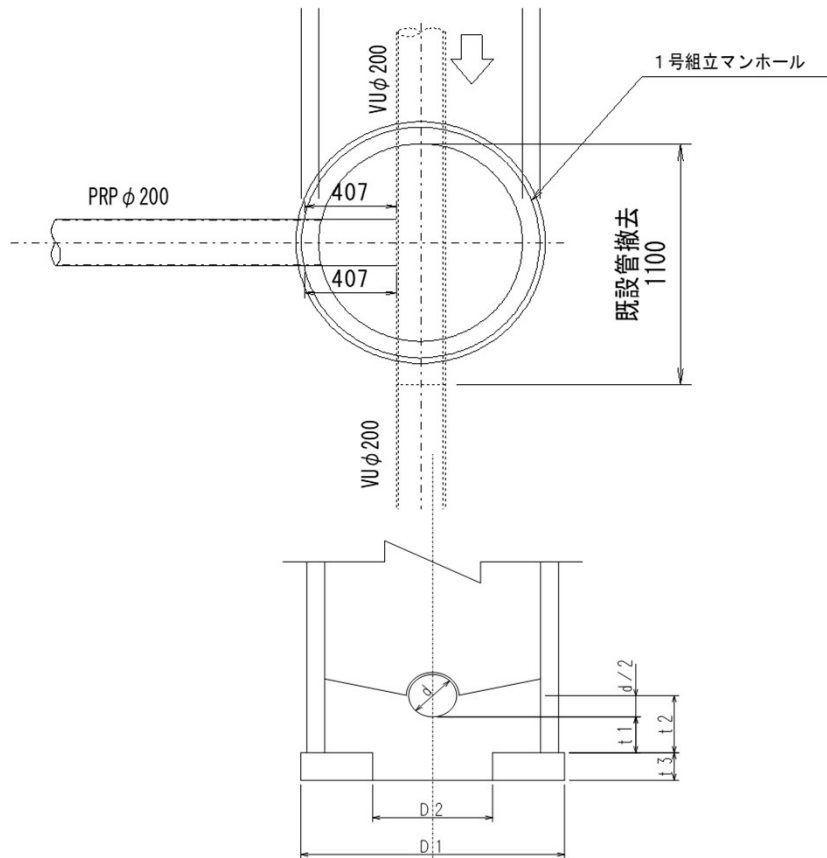


名 称	計 算 式	単 位	数 量
Co取り壊し（無筋）	$V = (0.60 \times 0.50 - 0.25 \times 0.25 - 0.35 \times 0.10) \times 10.00$	m3	2.03
Co取り壊し（鉄筋）	$V = 0.35 \times 0.10 \times 10.00$	m3	0.35
残塊処分（無筋）	$V = (0.60 \times 0.50 - 0.25 \times 0.25 - 0.35 \times 0.10) \times 10.00$	m3	2.03
残塊処分（鉄筋）	$V = 0.35 \times 0.10 \times 10.00$	m3	0.35
コンクリート蓋	$L=500$ $N = 10.00 / 0.50$	個	20.00
コンクリート(18-8-25BB)	$V = (0.60 \times 0.50 - 0.25 \times 0.25 - 0.35 \times 0.10) \times 10.00$	m3	2.03
型枠(小構造物)	$A = (0.50 + 0.50) \times 2 \times 10.00$	m2	20.00
砕石基礎(RC-40)	$t=15\text{cm}$ $A = 0.70 \times 10.00$	m2	7.00

No. 5 1号組立人孔底部工計算書（1ヶ所当たり）

算式の根拠となる構造図・他

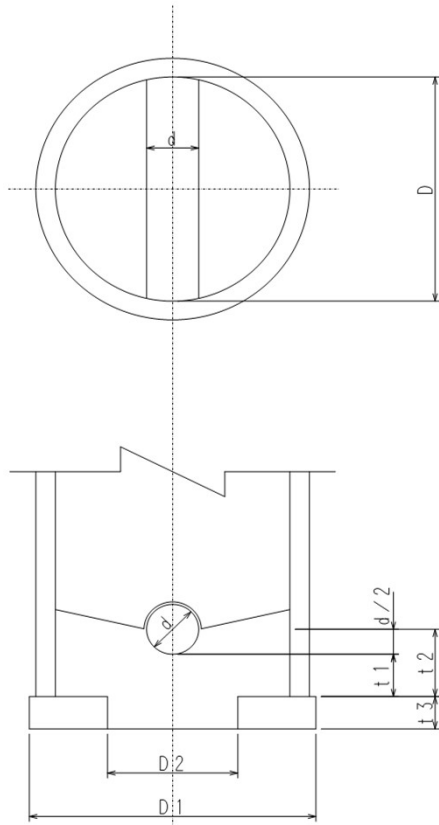
流入管径: d1 =	0.200 m	人孔落差: h=	0.020 m
流出管径: d2 =	0.200 m	人孔ノット厚: t1=	0.180 m
平均管径: d =	0.200 m	平均人孔ノット厚: t2=	0.290 m
人孔内径: D =	0.900 m+0.407	: t3=	m
基礎外径: D1=	1.100 m		
底板開口: D2=	m	※平均人孔ノット厚=t1+ (管径+落差) /2	

[illegible]

No. 1 1号組立人孔底部工計算書（1ヶ所当たり）

算式の根拠となる構造図・他

流入管径： d1 =	0.200 m	人孔落差： h=	0.020 m
流出管径： d2 =	0.200 m	人孔ノット厚： t1=	0.180 m
平均管径： d =	0.200 m	平均人孔ノット厚： t2=	0.290 m
人孔内径： D =	0.900 m	：	t3=
基礎外径： D1=	1.100 m		
底板開口： D2=	m	※平均人孔ノット厚=t1+（管径+落差）/2	

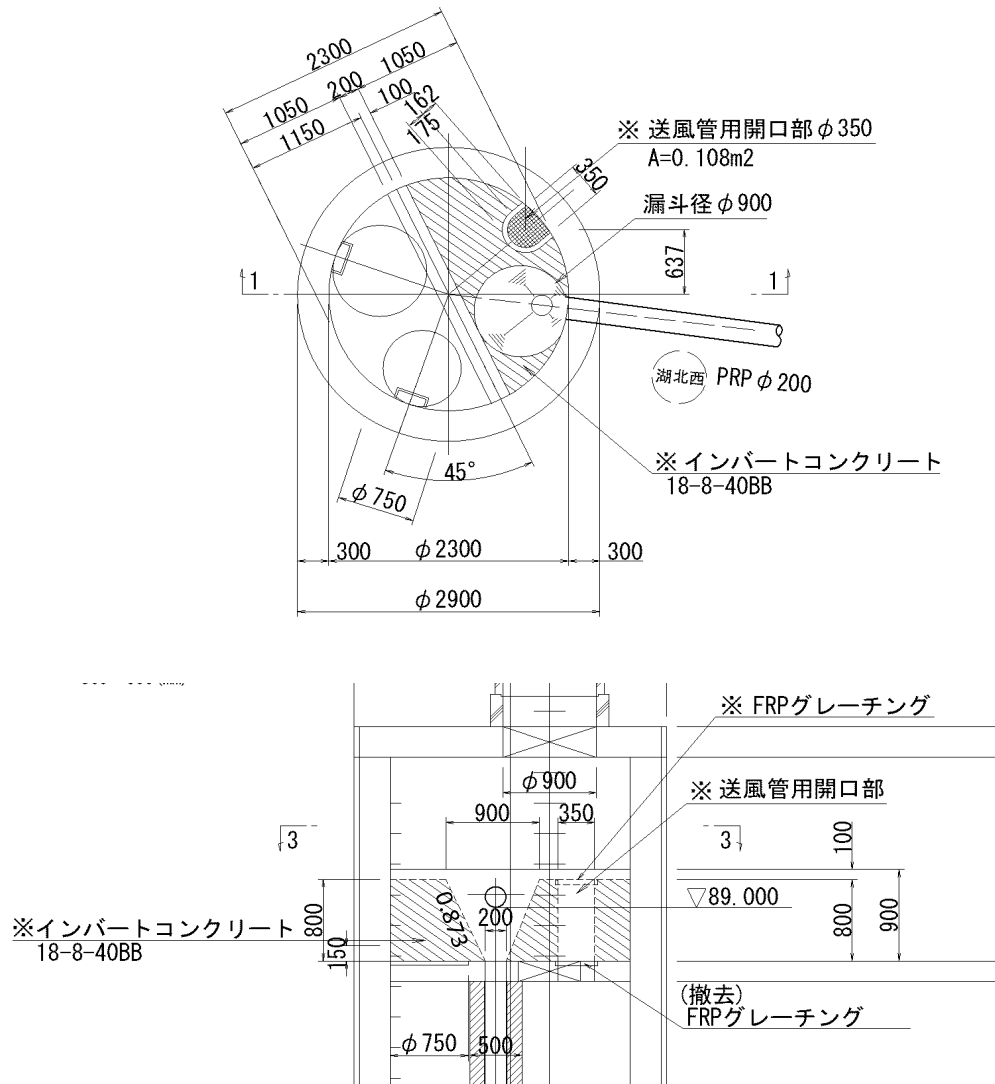
[illegible]

数量計算書

算式根拠となる構造図

1箇所 当り

M.11既設マンホール インバート築造工



名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート(無筋)	$V = (\pi/4 \times 2.30^2/2 - 0.10 \times 2.30) \times 0.80 -$		
	$(\pi/4 \times (0.90^2 + 0.20^2)/2 + 0.108) \times 0.80$	m ³	1.12
型枠	$A = \pi \times (0.90 + 0.20)/2 \times 0.873 + (0.162 \times 2 + \pi \times 0.35/2) \times 0.80$	m ²	2.21
FRPグレーチング (現場発生品流用)	N=	組	1.00
マンホール削孔 φ 200		箇所	1.00
鏡切工		箇所	1.00
マンホール用可とう継手 リブ付き φ 200		個	1.00

区 画 線 工 集 計 表

区画線工

[illegible]

区画線工 数量集計表

[illegible]

