

数量調書

パイプライン0
(A1~A11)

数量総括表

地区名：多比良地区 パイプライン0

名称	規格・形状	単位	数量	明細計上数量	備考
管水路工 管土工（掘削幅1.0m未満） 掘削工					
機械掘削	B H0.28m3級	m3	382.4	382	
管水路基礎工 敷仕上	基面整正	m2	400.0	400	
パイプライン基床工	山砂 B H0.28m3級+振動コンパクタ	m3	40.0	40	
パイプライン基礎工	山砂 B H0.28m3級+人カタコ	m3	44.8	45	
埋戻工 埋戻転圧	山砂 B H0.28m3級+振動コンパクタ	m3	120.0	120	
埋戻工 埋戻転圧	流用土 B H0.28m3級+振動コンパクタ	m3	157.8	158	
建設発生土処理工 建設発生土運搬	運搬距離L=1.0km以下	m3	207.3	207	
建設発生土敷均し		m3	207.3	207	
管布設工 硬質ポリ塩化ビニル管布設工					
硬質塩化ビニル管 布設（TS継手）	VPφ150	m	270.2	270.2	
硬質塩化ビニル管 布設（TS継手）	VUφ150	m	357.7	357.7	
硬質塩化ビニル管 布設（TS継手）	VUφ75	m	182.3	182.3	
異形管					
塩ビ管TS継手	曲管（90° VPφ150mm）	個	2.0	2	
塩ビ管TS継手	曲管（90° VPφ75mm）	個	1.0	1	
塩ビ管TS継手	曲管（45° VPφ150mm）	個	9.0	9	
塩ビ管TS継手	曲管（45° VPφ75mm）	個			
塩ビ管TS継手	曲管（22° 1/2 VPφ150mm）	個	17.0	17	
塩ビ管TS継手	曲管（22° 1/2 VPφ75mm）	個	2.0	2	
塩ビ管継手	メカ形曲管（22° 1/2 VPφ150mm）	個	1.0	1	

数量総括表

地区名：多比良地区 パイプライン0

名称	規格・形状	単位	数量	明細計上数量	備考
塩ビ管TS継手	曲管 (11° 1/4 VPφ150mm)	個	16.0	16	
塩ビ管TS継手	曲管 (11° 1/4 VPφ75mm)	個	2.0	2	
塩ビ管TS継手	曲管 (5° 5/8 VPφ150mm)	個	12.0	12	
塩ビ管TS継手	曲管 (5° 5/8 VPφ75mm)	個	2.0	2	
T字管	メカ形T字管φ150×150 (離脱付)	個	2.0	2	
T字管	メカ形T字管φ150×75 (離脱付)	個	5.0	5	
T字管	メカ形T字管φ75×75 (離脱付)	個	1.0	1	
片落管	メカ形片落管φ150×75 (離脱付)	個	1.0	1	
伸縮継手	ドレッサージョイントφ150	個	12.0	12	
伸縮継手	ドレッサージョイントφ75	個	4.0	4	
取水工廻配管	送水管 SGPφ150	式	1.0	1	
制水弁工					
制水弁 (仕切弁)	φ150mm, 鋳鉄弁筐, 離脱式片フランジ継手管	箇所	1.0	1	保護工含む
空気弁工					
小形空気弁	急排気弁25mm	箇所	4.0	4	
異形管継手	ドレッサーチーズ150×50	個	2.0	2	
異形管継手	ドレッサーチーズ75×50	個	2.0	2	
排泥弁工					
排泥弁	50mm 150mm用	箇所	1.0	1	
排泥弁	50mm 75mm用	箇所	2.0	2	
硬質塩化ビニル管TS継手	チーズφ150×75	個	1.0	1	

数量総括表

地区名：多比良地区 パイプライン0

名称	規格・形状	単位	数量	明細計上数量	備考
硬質塩化ビニル管 TS継手	チーズφ75×50	個	2.0	2	
硬質塩化ビニル管 布設	VPφ50、排泥流末配管	m	30.0	30.0	
管路布設付帯工					
埋設シート	幅150mm、シングルポリエチレンクロス	m	810.1	810	
既設構造物撤去工					
舗装版切断工	アスファルト舗装版、15cm以下	m	84.03	84.0	
舗装版取壊し積込	アスファルト舗装版、15cm以下	m ²	46.22	46.2	
廃材運搬	アスファルト舗装版、L=19.5km以下、t=4cm換算	m ³	1.85	1.8	
既設柵削孔	□0.30×0.30	m ³	0.014	0.014	
ブロック積取壊し	MB35-0 H=2.17	m ³	1.28	1.28	
既設構造物復旧工					
既設柵削孔部	コンクリート打設 24-12-25 W/C55%	m ³	0.010	0.01	
ブロック積工	MB35-0 H=2.17	m ²	3.65	3.7	
裏込め材	RC-100	m ³	1.47	1.5	
道路復旧工 路盤工					
下層路盤	RC-40、t=15cm	m ²	21.00	21.0	
上層路盤	M-30、t=7cm	m ²	21.00	21.0	
アスファルト舗装工					
表層	AS、t=4cm	m ²	46.22	46.2	
敷砂利工					
	RC-100 t=10cm	m ²	4.25	4.3	

数量調書

パイプライン①～⑪

数量総括表

地区名：多比良地区 パイプライン①～⑩

名称	規格・形状	単位	数量	明細計上数量	備考
管水路工 管土工(掘削幅1.0m未満) 掘削工					
機械掘削	B H0.28m3級	m3	257.2	257	
管水路基礎工 敷仕上	基面整正	m2	284.4	284	
パイプライン基床工	山砂 B H0.28m3級+振動コンパクタ	m3	28.4	28	
パイプライン基礎工	山砂 B H0.28m3級+人カタコ	m3	19.3	19	
埋戻工 埋戻転圧	山砂 B H0.28m3級+振動コンパクタ	m3	85.3	85	
埋戻工 埋戻転圧	流用土 B H0.28m3級+振動コンパクタ	m3	120.8	121	
建設発生土処理工 建設発生土運搬	運搬距離L=1.0km以下	m3	123.1	123	
建設発生土敷均し		m3	123.1	123	
管布設工 硬質ポリ塩化ビニル管布設工					
硬質塩化ビニル管 布設(TS継手)	VPφ75	m			
硬質塩化ビニル管 布設(TS継手)	VUφ75	m	176.6	176.6	
硬質塩化ビニル管 布設(TS継手)	VPφ65	m	170.7	170.7	
硬質塩化ビニル管 布設(TS継手)	VUφ65	m	133.2	133.2	
硬質塩化ビニル管 布設(TS継手)	VPφ50	m			
硬質塩化ビニル管 布設(TS継手)	VUφ50	m	90.4	90.4	
異形管					
塩ビ管TS継手	曲管(90° VPφ50mm)	個	1.0	1	
塩ビ管TS継手	曲管(90° VPφ65mm)	個	1.0	1	
塩ビ管TS継手	曲管(90° VPφ75mm)	個			
塩ビ管TS継手	曲管(45° VPφ50mm)	個	1.0	1	

数量総括表

地区名：多比良地区 パイプライン①～⑩

名称	規格・形状	単位	数量	明細計上数量	備考
塩ビ管T S継手	曲管 (45° VPφ65mm)	個	1.0	1	
塩ビ管T S継手	曲管 (45° VPφ75mm)	個			
塩ビ管T S継手	曲管 (22° 1/2 VPφ50mm)	個	4.0	4	
塩ビ管T S継手	曲管 (22° 1/2 VPφ65mm)	個	4.0	4	
塩ビ管T S継手	曲管 (22° 1/2 VPφ75mm)	個			
塩ビ管T S継手	曲管 (11° 1/4 VPφ50mm)	個	2.0	2	
塩ビ管T S継手	曲管 (11° 1/4 VPφ65mm)	個	2.0	2	
塩ビ管T S継手	曲管 (11° 1/4 VPφ75mm)	個			
塩ビ管T S継手	曲管 (5° 5/8 VPφ50mm)	個	3.0	3	
塩ビ管T S継手	曲管 (5° 5/8 VPφ65mm)	個	2.0	2	
塩ビ管T S継手	曲管 (5° 5/8 VPφ75mm)	個	1.0	1	
T字管	メカ形T字管φ65×65	個	1.0	1	
片落管	メカ形片落管φ150×50	個	1.0	1	
片落管	メカ形片落管φ150×75	個	1.0	1	
片落管	メカ形片落管φ75×65	個	2.0	2	
伸縮継手	ドレッサージョイントφ50	個	1.0	1	
伸縮継手	ドレッサージョイントφ65	個	5.0	5	
伸縮継手	ドレッサージョイントφ75	個	3.0	3	
制水弁工					
制水弁 (仕切弁)	φ50mm, 鋳鉄弁筐, 離脱式片フランジ 継手管	箇所	1.0	1	保護工含む
制水弁 (仕切弁)	φ65mm, 鋳鉄弁筐, 離脱式片フランジ 継手管	箇所			保護工含む

数量総括表

地区名：多比良地区 パイプライン①～⑩

名称	規格・形状	単位	数量	明細計上数量	備考
制水弁（仕切弁）	φ75mm, 鋳鉄弁筐, 離脱式片フランジ継手管	箇所	4.0	4	保護工含む
空気弁工					
小形空気弁	急排気弁25mm（φ50用）	箇所	1.0	1	
小形空気弁	急排気弁25mm	箇所	5.0	5	
異形管継手	枝部めねじ付チーズφ50×32A	個	1.0	1	
異形管継手	枝部めねじ付チーズφ65×50A	個	1.0	1	
異形管継手	ドレッサーチーズφ75×50A	個	4.0	4	
排泥弁工					
排泥弁	50mm	箇所	4.0	4	
硬質塩化ビニル管 TS継手	チーズφ50×50	個	1.0	1	
硬質塩化ビニル管 TS継手	チーズφ65×50	個	1.0	1	
硬質塩化ビニル管 TS継手	チーズφ70×50	個	2.0	2.0	
硬質塩化ビニル管 布設	VPφ50、排泥流末配管	m	40.0	40.0	
管路布設付帯工					
埋設シート	幅150mm、シングルポリエチレンクロス	m	570.8	571	
既設構造物撤去工					
舗装版切断工	アスファルト舗装版、15cm以下	m	8.60	8.6	
舗装版取壊し積込	アスファルト舗装版、15cm以下	m ²	4.73	4.7	
廃材運搬	アスファルト舗装版、L=19.5km以下、t=4cm換算	m ³	0.19	0.2	

数量総括表

地区名：多比良地区 パイプライン①～⑩

名称	規格・形状	単位	数量	明細計上 数量	備考
道路復旧工 路盤工					
下層路盤	RC-40、t=15cm	m2	2.20	2.2	
上層路盤	M-30、t=7cm	m2	2.20	2.2	
アスファルト舗装工					
表層	AS、t=4cm	m2	4.73	4.7	
敷砂利工					
敷砂利	RC-100 t=10cm	m2	4.75	4.8	

パイプライン①~⑩

路線名	管種 管径 (本数)	管 路 工						総 延 長 m	付帯 テ ー ラ ー 標 識 m	加 圧 ポ ン プ ヶ	異 形 管								制 水 弁						
		50		65		75					曲 管					T字管		片 落 管 ヶ	伸 縮 継 手 ヶ	50 ヶ	65 ヶ	75 ヶ			
		VU	VP	VU	VP	VU	VP				90°	45°	22°	11°	5°	1F	メカ型								
		m	m	m	m						ヶ	ヶ	ヶ	ヶ	ヶ	ヶ	ヶ								
B1	VU50	90.4						90.4	90.4		1	1	4	2	3			150*50 離脱付	1	1	1				
B3(1)	VU65			57.6				57.6	57.6		1		2					150*75 離脱付	1	1				1	
B3(1)																		75*65 離脱付	1						
B3(2)	VU65			75.6				75.6	75.6						1						1				
B6(1)	VP65				72.0			72.0	72.0								65*65 離脱付	1	75*65 離脱付	1	1				1
B6(2)	VP65				98.6			98.6	98.6			1	2	2	1						2				
B10	VU75					104.4		104.4	104.4												2				1
B11	VU75					72.2		72.2	72.2						1						1				1
計		90.4	-	133.2	170.7	176.6	-	570.8	570.8		2	2	8	4	6	-	1	4	9	1	-	4			
内訳											φ50	φ50	φ50	φ50	φ50		φ65×65	φ150×50	φ50						
											1	1	4	2	3		1	1	1						
											φ65	φ65	φ65	φ65	φ65			φ150×75	φ65						
											1	1	4	2	2			1	5						
											φ75	φ75	φ75	φ75	φ75			φ75×65	φ75						
															1			2	3						

土工数量調書

多比良地区送水管路工		土工数量表																パイプライン0	NO. 1
項目	測点	単位	ON0. 0	～	ON0. 0+1. 50	～	ON0. 0+10. 417	～	OIP. 1	～	ON0. 1	～	ON0. 2	～	OIP. 2	～	ON0. 3	～	OIP. 3
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150
管外径		m	0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165
既設舗装厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
上層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
下層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
掘削幅		m	0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500
管上深		m	1. 670		0. 800		0. 610		0. 600		0. 600		0. 610		0. 610		0. 600		0. 610
基床厚		m	0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100
掘削深		m	1. 935		1. 065		0. 875		0. 865		0. 865		0. 875		0. 875		0. 865		0. 875
点間距離		m		1. 500		8. 917		2. 306		7. 277		20. 000		12. 260		7. 740		1. 056	
掘削幅		m		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50	
平均掘削深		m		1. 500		0. 970		0. 870		0. 865		0. 870		0. 875		0. 870		0. 870	
掘削 (機械)	V1	m3		1. 125		4. 325		1. 003		3. 147		8. 700		5. 364		3. 367		0. 459	
人力基面正整		m2		0. 750		4. 459		1. 153		3. 639		10. 000		6. 130		3. 870		0. 528	
コンパクター (管基床)	V2	m3		0. 075		0. 446		0. 115		0. 364		1. 000		0. 613		0. 387		0. 053	
人力カ (管側部)	V3	m3		0. 092		0. 545		0. 141		0. 445		1. 223		0. 749		0. 473		0. 065	
機械投入埋戻	V4	m3		0. 225		1. 338		0. 346		1. 092		3. 000		1. 839		1. 161		0. 158	
機械投入埋戻	V5	m3		0. 701		1. 806		0. 352		1. 092		3. 050		1. 900		1. 180		0. 161	
残土処理	V6	m3		0. 347		2. 320		0. 612		1. 935		5. 315		3. 255		2. 057		0. 280	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧t=7cm		m2																	
下層路盤復旧t=15cm		m2																	

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

$$V1 = (\text{平均掘削深} - \text{舗装厚}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

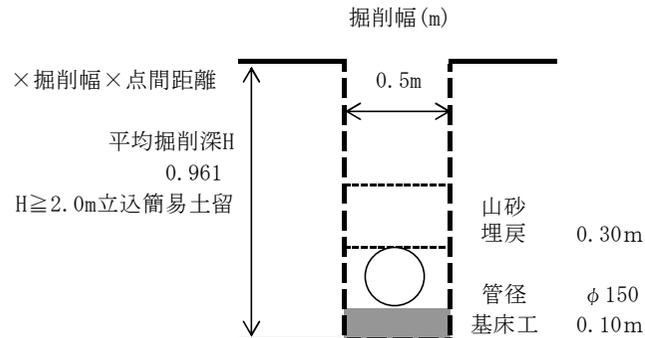
$$V2 = \text{点間距離} \times \text{掘削幅} \times \text{基床厚}$$

$$V3 = (\text{掘削幅} \times \text{管外径} - \text{管面積}) \times \text{点間距離}$$

$$V4 = 0.30 \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V5 = \text{平均掘削深} - 0.30 - (\text{管外径} + \text{基床厚} + \text{表層} + \text{上層} + \text{下層}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V6 = \text{掘削} - (\text{機械} \times 1.11)$$



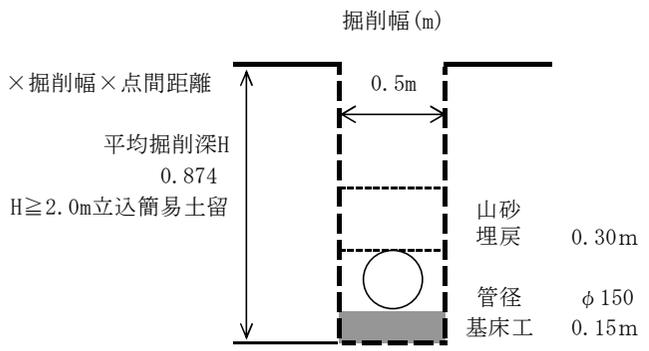
	管外径	基床工
φ 50	0. 06	0. 10
φ 65	0. 076	0. 10
φ 75	0. 089	0. 10
φ 75	0. 114	0. 10
φ 150	0. 165	0. 10

多比良地区送水管路工 土工数量表 パイプライン0 NO. 2

項目	測点	単位	OIP. 3	～	OIP. 4	～	OIP. 5	～	ONO. 4	～	4+12.388	～	ONO. 5	～	OIP. 6	～	ONO. 6	～	OIP. 7
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150
管外径		m	0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深		m	0.610		0.610		0.610		0.600		0.610		0.610		0.610		0.610		0.610
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深		m	0.875		0.875		0.875		0.865		0.875		0.875		0.875		0.875		0.875
点間距離		m		6.666		7.499		4.779		12.388		7.612		13.435		6.565		6.007	
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深		m		0.875		0.875		0.870		0.870		0.875		0.875		0.875		0.875	
掘削 (機械)	V1	m3		2.916		3.281		2.079		5.389		3.330		5.878		2.872		2.628	
人力基面正整		m2		3.333		3.750		2.390		6.194		3.806		6.718		3.283		3.004	
コンパクター (管基床)	V2	m3		0.333		0.375		0.239		0.619		0.381		0.672		0.328		0.300	
人力刈 (管側部)	V3	m3		0.407		0.458		0.292		0.757		0.465		0.821		0.401		0.367	
機械投入埋戻	V4	m3		1.000		1.125		0.717		1.858		1.142		2.015		0.985		0.901	
機械投入埋戻	V5	m3		1.033		1.162		0.729		1.889		1.180		2.082		1.018		0.931	
残土処理	V6	m3		1.769		1.991		1.270		3.292		2.020		3.567		1.742		1.595	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧 t=7cm		m2																	
下層路盤復旧 t=15cm		m2																	

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)



	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.10
φ 75	0.114	0.10
φ 150	0.165	0.10

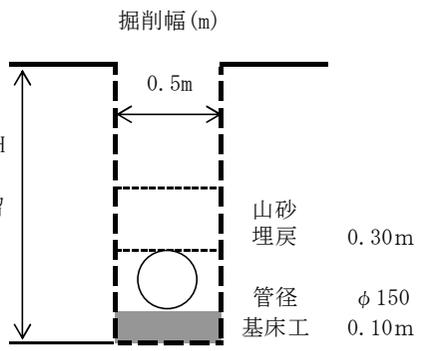
多比良地区送水管路工 土工数量表 バイブライン0 NO.3

項目	測点	単位	OIP.7	～	ON0.6+7.00	～	ON0.6+11.00		ON0.6+15.50	～	6+19.80	～	ON0.7	～	ON0.7+1.50	～	OIP.8	～	ON0.8
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150
管外径		m	0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.040		0.040		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
上層厚		m	0.000		0.000		0.070		0.070		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
下層厚		m	0.000		0.000		0.150		0.150		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深		m	0.610		0.920		0.810		0.810		0.870		0.740		0.600		0.640		0.620
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深		m	0.875		1.185		1.075		1.075		1.135		1.005		0.865		0.905		0.885
点間距離		m		0.993		4.000		4.500		4.300		0.200		1.500		3.206		15.294	
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深		m		1.030		1.130		1.075		1.105		1.070		0.935		0.885		0.895	
掘削 (機械)	V1	m3		0.511		2.260		2.329		2.290		0.107		0.701		1.419		6.844	
人力基面正整		m2		0.497		2.000		2.250		2.150		0.100		0.750		1.603		7.647	
コンパクター (管基床)	V2	m3		0.050		0.200		0.225		0.215		0.010		0.075		0.160		0.765	
人力か (管側部)	V3	m3		0.061		0.245		0.275		0.263		0.012		0.092		0.196		0.935	
機械投入埋戻	V4	m3		0.149		0.600		0.675		0.645		0.030		0.225		0.481		2.294	
機械投入埋戻	V5	m3		0.231		1.130		0.563		0.602		0.051		0.278		0.513		2.524	
残土処理	V6	m3		0.255		1.006		1.704		1.622		0.050		0.392		0.850		4.042	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧 t=7cm		m2						2.3											
下層路盤復旧 t=15cm		m2						2.3											

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)

平均掘削深H
1.016
H ≥ 2.0m立込簡易土留



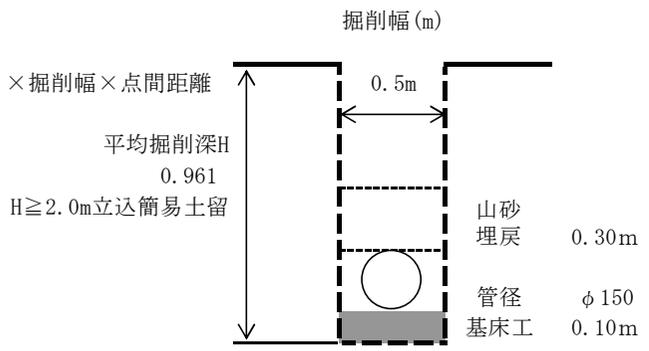
	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.10
φ 75	0.114	0.10
φ 150	0.165	0.10

多比良地区送水管路工 土工数量表 パイプライン0 NO. 4

項目	測点	単位	ON0. 8	～	ON0. 9	～	9+0. 846	～	ON0. 10	～	OIP. 9	～	ON0. 11	～	11+2. 265	～	ON0. 12	～	OIP. 10
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150
管外径		m	0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165
既設舗装厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
上層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
下層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
掘削幅		m	0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500
管上深		m	0. 620		0. 610		0. 610		0. 610		0. 620		1. 290		0. 610		0. 600		0. 610
基床厚		m	0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100
掘削深		m	0. 885		0. 875		0. 875		0. 875		0. 885		1. 555		0. 875		0. 865		0. 875
点間距離		m		20. 000		0. 846		19. 154		14. 727		5. 273		2. 265		17. 735		4. 773	
掘削幅		m		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50	
平均掘削深		m		0. 880		0. 875		0. 875		0. 880		1. 220		1. 215		0. 870		0. 870	
掘削 (機械) V1		m3		8. 800		0. 370		8. 380		6. 480		3. 217		1. 376		7. 715		2. 076	
人力基面正整		m2		10. 000		0. 423		9. 577		7. 364		2. 637		1. 133		8. 868		2. 387	
コンパクター (管基床) V2		m3		1. 000		0. 042		0. 958		0. 736		0. 264		0. 113		0. 887		0. 239	
人力刈 (管側部) V3		m3		1. 223		0. 052		1. 171		0. 900		0. 322		0. 138		1. 084		0. 292	
機械投入埋戻 V4		m3		3. 000		0. 127		2. 873		2. 209		0. 791		0. 340		2. 660		0. 716	
機械投入埋戻 V5		m3		3. 150		0. 131		2. 969		2. 320		1. 727		0. 736		2. 705		0. 728	
残土処理 V6		m3		5. 304		0. 225		5. 084		3. 905		1. 300		0. 559		4. 712		1. 268	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧t=7cm		m2																	
下層路盤復旧t=15cm		m2																	

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)

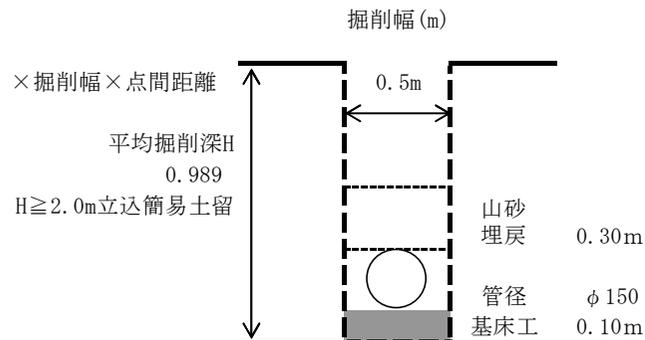


	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.10
φ 75	0.114	0.10
φ 150	0.165	0.10

多比良地区送水管路工 土工数量表										パイプライン0									NO. 5		
項目	測点	単位	0IP. 10	～	0NO. 13	～	13+2. 73	～	13+3. 594	～	0NO. 13+7. 00	～	0NO. 13+10. 50	～	13+13. 471	～	0NO. 14	～	0NO. 14+11. 50		
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		
管外径		m	0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		0. 165		
既設舗装厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		
上層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		
下層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		
掘削幅		m	0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		
管上深		m	0. 610		0. 610		0. 610		0. 800		0. 810		0. 810		0. 790		0. 750		0. 610		
基床厚		m	0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		
掘削深		m	0. 875		0. 875		0. 875		1. 065		1. 075		1. 075		1. 055		1. 015		0. 875		
点間距離		m		15. 227		2. 730		0. 864		3. 406		3. 500		2. 971		6. 529		11. 500			
掘削幅		m		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50			
平均掘削深		m		0. 875		0. 875		0. 970		1. 070		1. 075		1. 065		1. 035		0. 945			
掘削 (機械)	V1	m3		6. 662		1. 194		0. 419		1. 822		1. 881		1. 582		3. 379		5. 434			
人力基面正整		m2		7. 614		1. 365		0. 432		1. 703		1. 750		1. 486		3. 265		5. 750			
コンパクター (管基床)	V2	m3		0. 761		0. 137		0. 043		0. 170		0. 175		0. 149		0. 327		0. 575			
人力か (管側部)	V3	m3		0. 931		0. 167		0. 053		0. 208		0. 214		0. 182		0. 399		0. 703			
機械投入埋戻	V4	m3		2. 284		0. 410		0. 130		0. 511		0. 525		0. 446		0. 979		1. 725			
機械投入埋戻	V5	m3		2. 360		0. 423		0. 175		0. 860		0. 893		0. 743		1. 534		2. 185			
残土処理	V6	m3		4. 042		0. 724		0. 225		0. 867		0. 890		0. 757		1. 676		3. 009			
立込簡易土留		m																			
As舗装カッター		m																			
As舗装取壊 t=4cm		m2																			
As舗装復旧 t=4cm		m2																			
上層路盤復旧t=7cm		m2																			
下層路盤復旧t=15cm		m2																			

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
V3= (掘削幅 × 管外径-管面積) × 点間距離
V4= 0. 30 × 掘削幅 × 点間距離
V4・5= 平均掘削深-0. 30- (管外径+基床厚+表層+上層+下層) × 掘削幅 × 点間距離
V6= 掘削- (機械 × 1. 11)

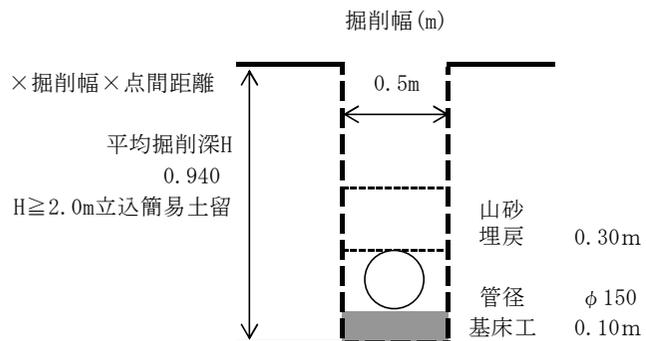


	管外径	基床工
φ 50	0. 06	0. 10
φ 65	0. 076	0. 10
φ 75	0. 089	0. 10
φ 75	0. 114	0. 10
φ 150	0. 165	0. 10

多比良地区送水管路工 土工数量表										パイプライン0								NO. 6	
項目	測点	単位	ON0.14+11.50	～	ON0.14+14.70	～	ON0.14+15.50	～	ON0.15	～	ON0.16	～	OIP.11	～	ON0.17	～	ON0.18	～	ON0.19
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150
管外径		m	0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深		m	0.610		0.670		0.610		0.610		0.630		0.700		0.600		0.800		0.950
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深		m	0.875		0.935		0.875		0.875		0.895		0.965		0.865		1.065		1.215
点間距離		m		3.200		0.800		4.500		20.000		2.676		17.324		20.000		20.000	
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深		m		0.905		0.905		0.875		0.885		0.930		0.915		0.965		1.140	
掘削(機械)	V1	m3		1.448		0.362		1.969		8.850		1.244		7.926		9.650		11.400	
人力基面正整		m2		1.600		0.400		2.250		10.000		1.338		8.662		10.000		10.000	
コンパクター(管基床)	V2	m3		0.160		0.040		0.225		1.000		0.134		0.866		1.000		1.000	
人力刈(管側部)	V3	m3		0.196		0.049		0.275		1.223		0.164		1.059		1.223		1.223	
機械投入埋戻	V4	m3		0.480		0.120		0.675		3.000		0.401		2.599		3.000		3.000	
機械投入埋戻	V5	m3		0.544		0.136		0.698		3.200		0.488		3.032		4.000		5.750	
残土処理	V6	m3		0.844		0.211		1.194		5.298		0.702		4.560		5.210		5.018	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧t=7cm		m2																	
下層路盤復旧t=15cm		m2																	

注)平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
V3= (掘削幅 × 管外径-管面積) × 点間距離
V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
V4・5= 平均掘削深-0.30- (管外径+基床厚+表層+上層+下層) × 掘削幅 × 点間距離
V6= 掘削- (機械 × 1.11)

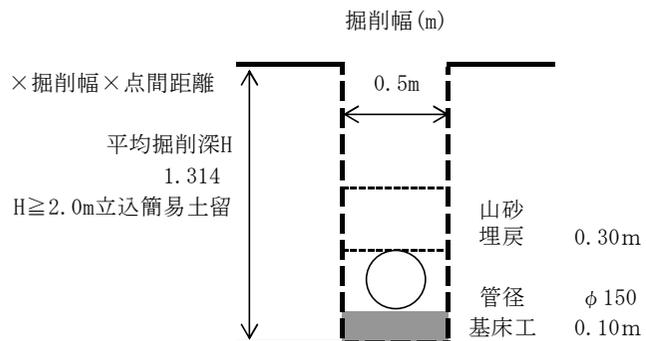


	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.10
φ 75	0.114	0.10
φ 150	0.165	0.10

多比良地区送水管路工 土工数量表									パイプライン0									NO.7								
項目	測点	単位	0NO.19	～	0IP.12	～	0NO.20	～	20+10.07	～	0NO.20+10.50	～	0IP.13	～	0NO.21	～	0IP.14	～	0NO.22+0.85							
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150							
管外径		m	0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165							
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.040		0.040		0.040		0.040		0.040							
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.070		0.070		0.070		0.070		0.070							
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.150		0.150		0.150		0.150		0.150							
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500							
管上深		m	0.950		1.200		2.010		0.810		0.850		0.920		0.810		0.900		0.840							
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100							
掘削深		m	1.215		1.465		2.275		1.075		1.115		1.185		1.075		1.165		1.105							
点間距離		m		18.092		1.908		10.070		0.430		2.942		6.558		18.410		2.440								
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50								
平均掘削深		m		1.340		1.870		1.675		1.095		1.150		1.130		1.120		1.135								
掘削 (機械)	V1	m3		12.122		1.784		8.434		0.235		1.633		3.574		9.941		1.336								
人力基面正整		m2		9.046		0.954		5.035		0.215		1.471		3.279		9.205		1.220								
コンパクター (管基床)	V2	m3		0.905		0.095		0.504		0.022		0.147		0.328		0.921		0.122								
人力刈 (管側部)	V3	m3		1.106		0.117		0.616		0.026		0.180		0.401		1.125		0.149								
機械投入埋戻	V4	m3		2.714		0.286		1.511		0.065		0.441		0.984		2.762		0.366								
機械投入埋戻	V5	m3		7.011		1.245		5.589		0.114		0.478		1.000		2.715		0.378								
残土処理	V6	m3		4.340		0.402		2.230		0.108		1.102		2.464		6.927		0.916								
立込簡易土留		m																								
As舗装カッター		m																								
As舗装取壊 t=4cm		m2																								
As舗装復旧 t=4cm		m2																								
上層路盤復旧 t=7cm		m2										1.5		3.3		9.2		1.2								
下層路盤復旧 t=15cm		m2										1.5		3.3		9.2		1.2								

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- $V1 = (\text{平均掘削深} - \text{舗装厚}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$
 $V2 = \text{点間距離} \times \text{掘削幅} \times \text{基床厚}$
 $V3 = (\text{掘削幅} \times \text{管外径} - \text{管面積}) \times \text{点間距離}$
 $V4 = 0.30 \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$
 $V4 \cdot 5 = \text{平均掘削深} - 0.30 - (\text{管外径} + \text{基床厚} + \text{表層} + \text{上層} + \text{下層}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$
 $V6 = \text{掘削} - (\text{機械} \times 1.11)$



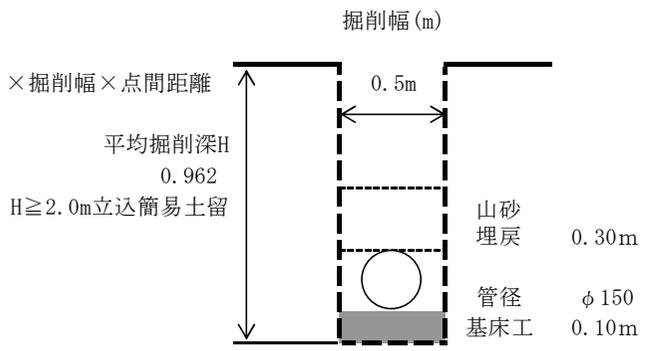
	管外径	基床工
	φ 50	0.06
	φ 65	0.076
	φ 75	0.089
	φ 75	0.114
	φ 150	0.10

多比良地区送水管路工 土工数量表 パイプライン0 NO. 8

項目	測点	単位	0NO. 22+0.85	～	0IP. 15	～	0NO. 23	～	23+7.243	～	23+9.443	～	23+13.337	～	23+15.443	～	0IP. 16	～	0NO. 25
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150
管外径		m	0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.040		0.040		0.000		0.000		0.000
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.070		0.070		0.000		0.000		0.000
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.150		0.150		0.000		0.000		0.000
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深		m	0.840		0.610		0.690		0.730		0.810		0.810		0.600		0.600		0.610
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深		m	1.105		0.875		0.955		0.995		1.075		1.075		0.865		0.865		0.875
点間距離		m		3.486		15.664		7.243		2.200		3.894		2.106		1.237		23.320	
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深		m		0.990		0.915		0.975		1.035		1.075		0.970		0.865		0.870	
掘削 (機械)	V1	m3		1.726		7.166		3.531		1.139		2.015		0.979		0.535		10.144	
人力基面正整		m2		1.743		7.832		3.622		1.100		1.947		1.053		0.619		11.660	
コンパクター (管基床)	V2	m3		0.174		0.783		0.362		0.110		0.195		0.105		0.062		1.166	
人力か (管側部)	V3	m3		0.213		0.958		0.443		0.134		0.238		0.129		0.076		1.426	
機械投入埋戻	V4	m3		0.523		2.350		1.086		0.330		0.584		0.316		0.186		3.498	
機械投入埋戻	V5	m3		0.741		2.741		1.485		0.517		0.487		0.153		0.186		3.556	
残土処理	V6	m3		0.903		4.123		1.883		0.565		1.474		0.809		0.329		6.197	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧 t=7cm		m2										1.9							
下層路盤復旧 t=15cm		m2										1.9							

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)



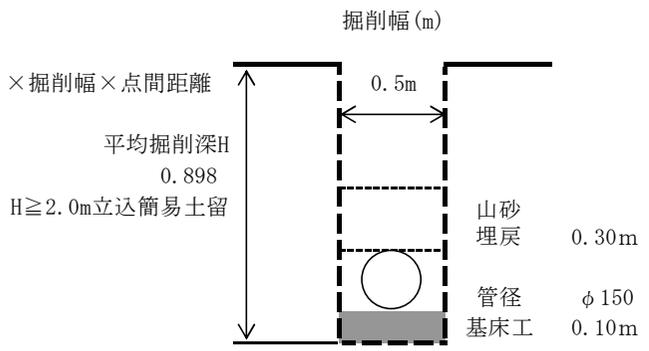
	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.10
φ 75	0.114	0.10
φ 150	0.165	0.10

多比良地区送水管路工 土工数量表 パイプライン0 NO.9

項目	測点	単位	0N0.25	～	0N0.26	～	0IP.17	～	0N0.26+5.00	～	26+6.464	～	26+7.440	～	26+18.50	～	0N0.27	～	27+9.00
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150
管外径		m	0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深		m	0.610		0.610		0.600		0.610		0.620		0.620		0.610		0.610		0.960
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深		m	0.875		0.875		0.865		0.875		0.885		0.885		0.875		0.875		1.225
点間距離		m		20.000		0.174		4.826		1.464		0.976		11.060		1.500		9.000	
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深		m		0.875		0.870		0.870		0.880		0.885		0.880		0.875		1.050	
掘削(機械) V1		m3		8.750		0.076		2.099		0.644		0.432		4.866		0.656		4.725	
人力基面正整		m2		10.000		0.087		2.413		0.732		0.488		5.530		0.750		4.500	
コンパクター(管基床) V2		m3		1.000		0.009		0.241		0.073		0.049		0.553		0.075		0.450	
人力刈(管側部) V3		m3		1.223		0.011		0.295		0.089		0.060		0.676		0.092		0.550	
機械投入埋戻 V4		m3		3.000		0.026		0.724		0.220		0.146		1.659		0.225		1.350	
機械投入埋戻 V5		m3		3.100		0.027		0.736		0.231		0.156		1.742		0.233		2.183	
残土処理 V6		m3		5.309		0.046		1.282		0.388		0.259		2.932		0.397		2.302	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧 t=7cm		m2																	
下層路盤復旧 t=15cm		m2																	

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径-管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深-0.30- (管外径+基床厚+表層+上層+下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削- (機械 × 1.11)



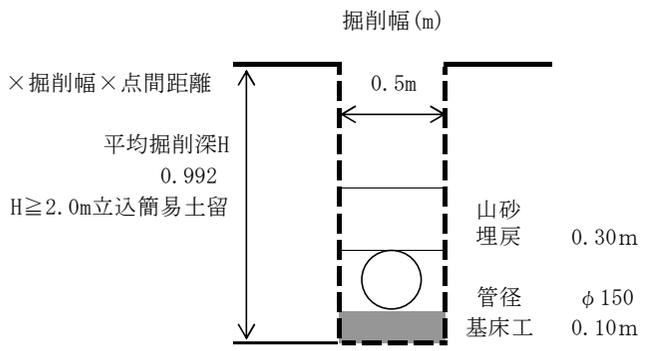
	管外径	基床工
	φ 50	0.06
	φ 65	0.076
	φ 75	0.089
	φ 75	0.114
	φ 150	0.165

多比良地区送水管路工 土工数量表 パイプライン0 NO. 10

項目	測点	単位	27+9.00	～	0NO. 27+10.00	～	0NO. 27+15.00	～	0NO. 27+17.00	～	0IP. 18	～	0NO. 28	～	0NO. 29	～	0NO. 30	～	0IP. 19
管径	mm		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150		φ 150
管外径	m		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165		0.165
既設舗装厚	m		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
上層厚	m		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
下層厚	m		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
掘削幅	m		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深	m		0.960		0.960		0.940		0.700		0.610		0.600		0.610		0.610		0.610
基床厚	m		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深	m		1.225		1.225		1.205		0.965		0.875		0.865		0.875		0.875		0.875
点間距離	m			1.000		5.000		2.000		2.614		0.386		20.000		20.000		14.209	
掘削幅	m			0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深	m			1.225		1.215		1.085		0.920		0.870		0.870		0.875		0.875	
掘削 (機械) V1	m3			0.613		3.038		1.085		1.202		0.168		8.700		8.750		6.216	
人力基面正整	m2			0.500		2.500		1.000		1.307		0.193		10.000		10.000		7.105	
コンパクター (管基床) V2	m3			0.050		0.250		0.100		0.131		0.019		1.000		1.000		0.711	
人力カ (管側部) V3	m3			0.061		0.306		0.122		0.160		0.024		1.223		1.223		0.869	
機械投入埋戻 V4	m3			0.150		0.750		0.300		0.392		0.058		3.000		3.000		2.131	
機械投入埋戻 V5	m3			0.330		1.625		0.520		0.464		0.059		3.050		3.100		2.202	
残土処理 V6	m3			0.247		1.234		0.508		0.687		0.103		5.315		5.309		3.772	
立込簡易土留	m																		
As舗装カッター	m																		
As舗装取壊 t=4cm	m2																		
As舗装復旧 t=4cm	m2																		
上層路盤復旧 t=7cm	m2																		
下層路盤復旧 t=15cm	m2																		

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)



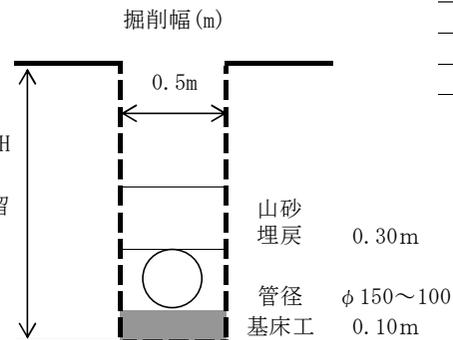
	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.10
φ 75	0.114	0.10
φ 150	0.165	0.10

項目	測点	単位	0IP. 19	～	30+15. 17	～	30+18. 44	30+18. 44	～	0N0. 31	～	31+1. 50	～	0N0. 31+4. 00	～	0IP. 20	～	0N0. 32	
管径		mm	φ 150		φ 150		φ 150	φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75	
管外径		m	0. 165		0. 165		0. 165	0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089	
既設舗装厚		m	0. 000		0. 000		0. 000	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000	
上層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000	
下層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000	
掘削幅		m	0. 500		0. 500		0. 500	0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500	
管上深		m	0. 610		0. 600		1. 300	1. 300		1. 310		1. 300		0. 770		0. 670		0. 600	
基床厚		m	0. 100		0. 100		0. 100	0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100	
掘削深		m	0. 875		0. 865		1. 565	1. 489		1. 499		1. 489		0. 959		0. 859		0. 789	
点間距離		m		0. 961		3. 270			1. 560		1. 500		2. 500		3. 838		12. 162		
掘削幅		m		0. 50		0. 50			0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		
平均掘削深		m		0. 870		1. 215			1. 494		1. 494		1. 224		0. 909		0. 824		
掘削 (機械)	V1	m3		0. 418		1. 987			1. 165		1. 121		1. 530		1. 744		5. 011		
人力基面正整		m2		0. 481		1. 635			0. 780		0. 750		1. 250		1. 919		6. 081		
コンパクター (管基床)	V2	m3		0. 048		0. 164			0. 078		0. 075		0. 125		0. 192		0. 608		
人力カ (管側部)	V3	m3		0. 059		0. 200			0. 060		0. 057		0. 096		0. 147		0. 466		
機械投入埋戻	V4	m3		0. 144		0. 491			0. 234		0. 225		0. 375		0. 576		1. 824		
機械投入埋戻	V5	m3		0. 147		1. 063			0. 784		0. 754		0. 919		0. 806		2. 037		
残土処理	V6	m3		0. 255		0. 807			0. 295		0. 284		0. 510		0. 849		2. 750		
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧t=7cm		m2																	
下層路盤復旧t=15cm		m2																	

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径-管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深-0.30- (管外径+基床厚+表層+上層+下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削- (機械 × 1.11)

平均掘削深H
1. 147
H ≥ 2. 0m立込簡易土留

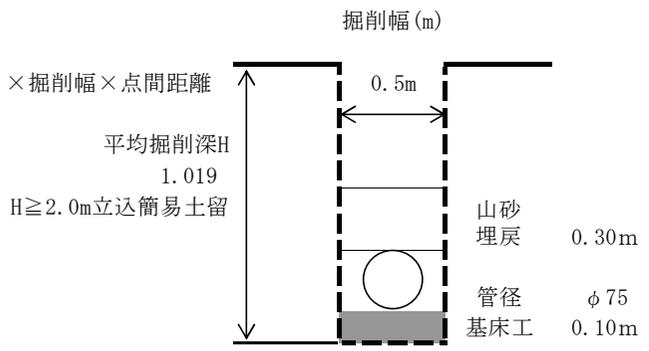


	管外径	基床工
	φ 50	0. 06
	φ 65	0. 076
	φ 75	0. 089
	φ 75	0. 114
	φ 150	0. 165

項目	測点	単位	0N0. 32	～	0N0. 33	～	33+8. 50	～	33+14. 93	～	33+18. 20	～	0N0. 34	～	0IP. 21	～	0N0. 35	～	0N0. 36
管径		mm	φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75
管外径		m	0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089
既設舗装厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 040		0. 040		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
上層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 070		0. 070		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
下層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 150		0. 150		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
掘削幅		m	0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500
管上深		m	0. 600		0. 640		0. 630		0. 830		0. 830		1. 090		0. 950		0. 940		0. 860
基床厚		m	0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100
掘削深		m	0. 789		0. 829		0. 819		1. 019		1. 019		1. 279		1. 139		1. 129		1. 049
点間距離		m		20. 000		8. 500		6. 430		3. 270		1. 800		1. 174		18. 826		20. 000	
掘削幅		m		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50	
平均掘削深		m		0. 809		0. 824		0. 919		1. 019		1. 149		1. 209		1. 134		1. 089	
掘削 (機械) V1		m3		8. 090		3. 502		2. 955		1. 601		0. 998		0. 710		10. 674		10. 890	
人力基面正整		m2		10. 000		4. 250		3. 215		1. 635		0. 900		0. 587		9. 413		10. 000	
コンパクター (管基床) V2		m3		1. 000		0. 425		0. 322		0. 164		0. 090		0. 059		0. 941		1. 000	
人力か (管側部) V3		m3		0. 766		0. 325		0. 246		0. 125		0. 069		0. 045		0. 721		0. 766	
機械投入埋戻 V4		m3		3. 000		1. 275		0. 965		0. 491		0. 270		0. 176		2. 824		3. 000	
機械投入埋戻 V5		m3		3. 200		1. 424		1. 382		0. 441		0. 360		0. 423		6. 071		6. 000	
残土処理 V6		m3		4. 538		1. 921		1. 421		1. 111		0. 598		0. 240		3. 935		4. 230	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧t=7cm		m2							1. 6										
下層路盤復旧t=15cm		m2							1. 6										

注) 平均掘削深が 2m 以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径-管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深-0.30- (管外径+基床厚+表層+上層+下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削- (機械 × 1.11)

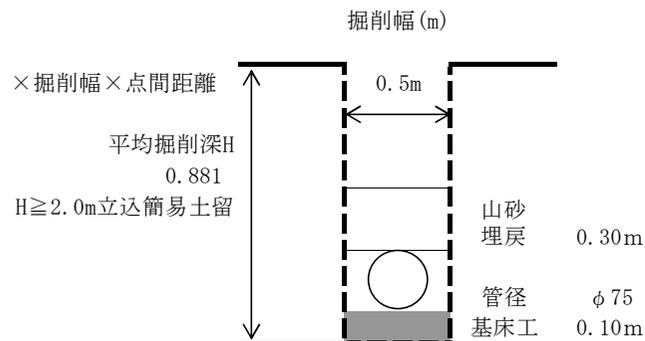


	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.10
φ 75	0.114	0.10
φ 150	0.165	0.10

項目	測点	単位	0N0.36	～	0N0.37	～	0N0.38	～	38+7.00	～	0N0.39	～	0N0.40					
管径		mm	φ75		φ75		φ75		φ75		φ75		φ75					
管外径		m	0.089		0.089		0.089		0.089		0.089		0.089					
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000					
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000					
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000					
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500					
管上深		m	0.860		0.820		0.680		0.630		0.600		0.600					
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100					
掘削深		m	1.049		1.009		0.869		0.819		0.789		0.789					
点間距離		m		20.000		20.000		7.000		13.000		20.000						
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50						
平均掘削深		m		1.029		0.939		0.844		0.804		0.789						
掘削(機械) V1		m3		10.290		9.390		2.954		5.226		7.890						
人力基面正整		m2		10.000		10.000		3.500		6.500		10.000						
コンパクター(管基床) V2		m3		1.000		1.000		0.350		0.650		1.000						
人力刈(管側部) V3		m3		0.766		0.766		0.268		0.498		0.766						
機械投入埋戻 V4		m3		3.000		3.000		1.050		1.950		3.000						
機械投入埋戻 V5		m3		5.400		4.500		1.243		2.048		3.000						
残土処理 V6		m3		4.296		4.395		1.574		2.953		4.560						
立込簡易土留		m																
As舗装カッター		m																
As舗装取壊 t=4cm		m2																
As舗装復旧 t=4cm		m2																
上層路盤復旧 t=7cm		m2																
下層路盤復旧 t=15cm		m2																

注)平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)



	管外径	基床工
φ50	0.06	0.10
φ65	0.076	0.10
φ75	0.089	0.10
φ75	0.114	0.10
φ150	0.165	0.10

多比良地区送水管路工 土工数量表		パイプライン①															NO. 1		
項目	測点	単位	1NO. 0	～	1IP. 1	～	1IP. 2	～	1NO. 1	～	1NO. 1+3. 50	～	1NO. 1+11. 18	～	1IP. 3	～	1NO. 2	～	1NO. 3
管径		mm	φ 50		φ 50		φ 50		φ 50		φ 50		φ 50		φ 50		φ 50		φ 50
管外径		m	0.060		0.060		0.060		0.060		0.060		0.060		0.060		0.060		0.060
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深		m	0.660		0.600		0.860		0.860		0.960		0.800		0.900		0.860		0.600
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深		m	0.820		0.760		1.020		1.020		1.120		0.960		1.060		1.020		0.760
点間距離		m		10.690		9.131		0.179		3.500		7.680		4.503		4.317		20.000	
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深		m		0.790		0.890		1.020		1.070		1.040		1.010		1.040		0.890	
掘削 (機械) V1		m3		4.223		4.063		0.091		1.873		3.994		2.274		2.245		8.900	
人力基面正整		m2		5.345		4.566		0.090		1.750		3.840		2.252		2.159		10.000	
コンパクター (管基床) V2		m3		0.535		0.457		0.009		0.175		0.384		0.225		0.216		1.000	
人力刈 (管側部) V3		m3		0.290		0.248		0.005		0.095		0.209		0.122		0.117		0.543	
機械投入埋戻 V4		m3		1.604		1.370		0.027		0.525		1.152		0.675		0.648		3.000	
機械投入埋戻 V5		m3		1.764		1.963		0.050		1.068		2.227		1.238		1.252		4.300	
残土処理 V6		m3		2.265		1.884		0.036		0.688		1.522		0.900		0.855		4.127	
立込簡易土留		m																	
Co舗装カッター		m																	
Co舗装取壊 t=12cm		m2																	
Co舗装復旧 t=12cm		m2																	
路盤復旧t=20cm		m2																	
		m2																	

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

$$V1 = (\text{平均掘削深} - \text{舗装厚}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

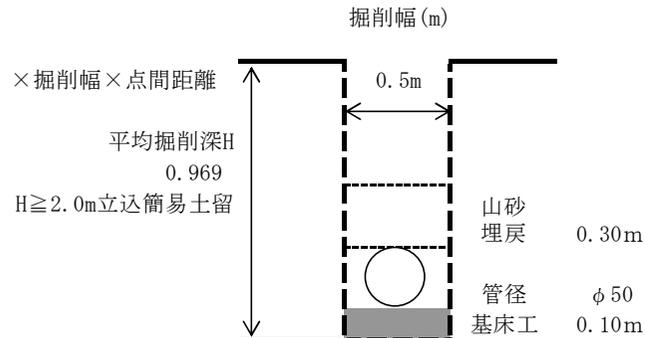
$$V2 = \text{点間距離} \times \text{掘削幅} \times \text{基床厚}$$

$$V3 = (\text{掘削幅} \times \text{管外径} - \text{管面積}) \times \text{点間距離}$$

$$V4 = 0.30 \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V5 = \text{平均掘削深} - 0.30 - (\text{管外径} + \text{基床厚} + \text{表層} + \text{上層} + \text{下層}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V6 = \text{掘削} - (\text{機械} \times 1.11)$$

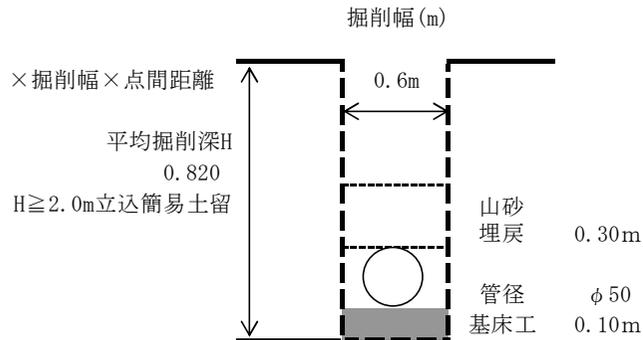


	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.1
φ 100	0.114	0.1
φ 150	0.165	0.1

項目	測点	単位	1NO. 3	～	1NO. 4	～	1NO. 4+1. 50	～	1NO. 4+3. 50	～	1IP. 4	～	1E. P					
管径		mm	φ 50		φ 50		φ 50		φ 50		φ 50		φ 50					
管外径		m	0. 060		0. 060		0. 060		0. 060		0. 060		0. 060					
既設舗装厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000					
上層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000					
下層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000					
掘削幅		m	0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500					
管上深		m	0. 600		0. 600		0. 630		0. 870		0. 600		0. 600					
基床厚		m	0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100					
掘削深		m	0. 760		0. 760		0. 790		1. 030		0. 760		0. 760					
点間距離		m		20. 000		1. 500		2. 000		2. 175		4. 175						
掘削幅		m		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50						
平均掘削深		m		0. 760		0. 775		0. 910		0. 895		0. 760						
掘削 (機械)	V1	m3		7. 600		0. 581		0. 910		0. 973		1. 587						
人力基面正整		m2		10. 000		0. 750		1. 000		1. 088		2. 088						
コンパクター (管基床)	V2	m3		1. 000		0. 075		0. 100		0. 109		0. 209						
人力刈 (管側部)	V3	m3		0. 543		0. 041		0. 054		0. 059		0. 113						
機械投入埋戻	V4	m3		3. 000		0. 225		0. 300		0. 326		0. 626						
機械投入埋戻	V5	m3		3. 000		0. 236		0. 450		0. 473		0. 626						
残土処理	V6	m3		4. 270		0. 319		0. 411		0. 448		0. 892						
立込簡易土留		m																
Co舗装カッター		m																
Co舗装取壊 t=12cm		m2																
Co舗装復旧 t=12cm		m2																
路盤復旧t=20cm		m2																
		m2																

注) 平均掘削深が 2m 以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径-管面積) × 点間距離
- V4= 0. 30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深-0. 30- (管外径+基床厚+表層+上層+下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削- (機械 × 1. 11)



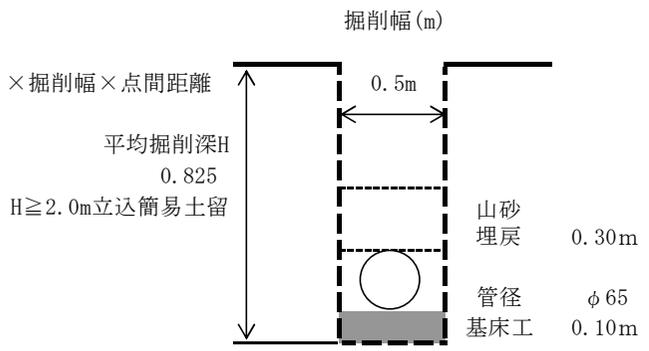
	管外径	基床工
φ 50	0. 06	0. 10
φ 65	0. 076	0. 10
φ 75	0. 089	0. 1
φ 100	0. 114	0. 1
φ 150	0. 165	0. 1

多比良地区送水管路工 土工数量表 パイプライン③ NO.1

項目	測点	単位	3NO.0	～	3NO.1	～	3NO.2	～	2+10.20	～	3NO.2+12.50	～	2+15.026	～	3NO.2+15.50	～	3IP.1	～	3NO.3
管径		mm	φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65
管外径		m	0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深		m	0.650		0.670		0.690		0.700		0.660		0.610		0.610		0.620		0.620
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深		m	0.826		0.846		0.866		0.876		0.836		0.786		0.786		0.796		0.796
点間距離		m		20.000		20.000		10.200		2.300		2.526		0.474		1.527		2.973	
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深		m		0.836		0.856		0.871		0.856		0.811		0.786		0.791		0.796	
掘削(機械) V1		m3		8.360		8.560		4.442		0.984		1.024		0.186		0.604		1.183	
人力基面正整		m2		10.000		10.000		5.100		1.150		1.263		0.237		0.764		1.487	
コンパクター(管基床) V2		m3		1.000		1.000		0.510		0.115		0.126		0.024		0.076		0.149	
人力刈(管側部) V3		m3		0.669		0.669		0.341		0.077		0.085		0.016		0.051		0.099	
機械投入埋戻 V4		m3		3.000		3.000		1.530		0.345		0.379		0.071		0.229		0.446	
機械投入埋戻 V5		m3		3.600		3.800		2.015		0.437		0.423		0.073		0.241		0.476	
残土処理 V6		m3		4.364		4.342		2.205		0.499		0.554		0.105		0.336		0.655	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧 t=9cm		m2																	
下層路盤復旧 t=20cm		m2																	

注)平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)

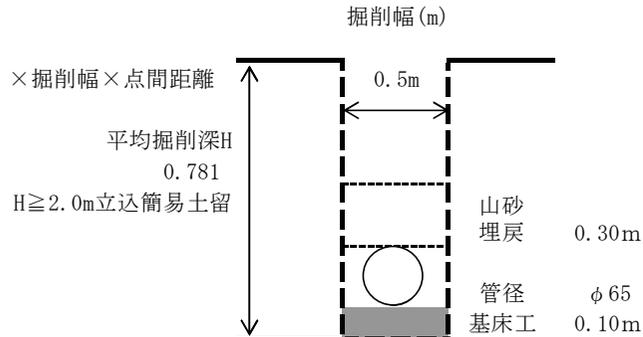


	管外径	基床工
φ50	0.06	0.10
φ65	0.076	0.10
φ75	0.089	0.1
φ100	0.114	0.1
φ150	0.165	0.1

多比良地区送水管路工 土工数量表														パイプライン③				NO. 2			
項目	測点	単位	3NO. 3	～	3NO. 4	～	4+15.076	～	3NO. 5	～	3NO. 6	～	6+10.092	～	3E. P						
管径		mm	φ 65		φ 65		φ 65		φ 65		φ 65		φ 65		φ 65						
管外径		m	0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076						
既設舗装厚 Co		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000						
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000						
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000						
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500						
管上深		m	0.620		0.610		0.600		0.600		0.610		0.600		0.600						
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100						
掘削深		m	0.796		0.786		0.776		0.776		0.786		0.776		0.776						
点間距離		m		20.000		15.076		4.924		20.000		10.092		2.501							
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50							
平均掘削深		m		0.791		0.781		0.776		0.781		0.781		0.776							
掘削 (機械) V1		m3		7.910		5.887		1.911		7.810		3.941		0.970							
人力基面正整		m2		10.000		7.538		2.462		10.000		5.046		1.251							
コンパクター (管基床) V2		m3		1.000		0.754		0.246		1.000		0.505		0.125							
人力か (管側部) V3		m3		0.669		0.505		0.165		0.669		0.338		0.084							
人力埋戻転圧 V4		m3		3.000		2.261		0.739		3.000		1.514		0.375							
機械投入埋戻 V5		m3		3.150		2.299		0.739		3.050		1.539		0.375							
残土処理 V6		m3		4.414		3.335		1.091		4.425		2.233		0.554							
立込簡易土留		m																			
Co舗装カッター		m																			
Co舗装取壊 t=15cm		m2																			
Co舗装復旧 t=15cm		m2																			
上層路盤復旧t=35cm		m2																			
下層路盤復旧t=cm		m2																			

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深-0.30- (管外径+基床厚+表層+上層+下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削- (機械 × 1.11)



	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.1
φ 100	0.114	0.1
φ 150	0.165	0.1

多比良地区送水管路工 土工数量表																	パイプライン⑥		NO.1	
項目	測点	単位	6NO.0	～	6NO.1	～	6NO.2	～	2+5.544	～	6NO.3	～	3+4.541		3+12.000	～	3+13.181	～	3+13.683	
管径		mm	φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65	
管外径		m	0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076	
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000	
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000	
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000	
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500	
管上深		m	0.790		0.710		0.630		0.600		0.630		0.640		0.710		0.710		0.630	
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100	
掘削深		m	0.966		0.886		0.806		0.776		0.806		0.816		0.886		0.886		0.806	
点間距離		m		20.000		20.000		5.544		14.456		4.541		7.459		1.181		0.502		
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		
平均掘削深		m		0.926		0.846		0.791		0.791		0.811		0.851		0.886		0.846		
掘削(機械) V1		m3		9.260		8.460		2.193		5.717		1.841		3.174		0.523		0.212		
人力基面正整		m2		10.000		10.000		2.772		7.228		2.271		3.730		0.591		0.251		
コンパクター(管基床) V2		m3		1.000		1.000		0.277		0.723		0.227		0.373		0.059		0.025		
人力刈(管側部) V3		m3		0.669		0.669		0.186		0.484		0.152		0.250		0.040		0.017		
機械投入埋戻 V4		m3		3.000		3.000		0.832		2.168		0.681		1.119		0.177		0.075		
機械投入埋戻 V5		m3		4.500		3.700		0.873		2.277		0.761		1.399		0.242		0.093		
残土処理 V6		m3		4.265		4.353		1.224		3.190		0.996		1.621		0.254		0.109		
立込簡易土留		m																		
As舗装カッター		m																		
As舗装取壊 t=4cm		m2																		
As舗装復旧 t=4cm		m2																		
上層路盤復旧t=7cm		m2																		
下層路盤復旧t=15cm		m2																		

注)平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

$$V1 = (\text{平均掘削深} - \text{舗装厚}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

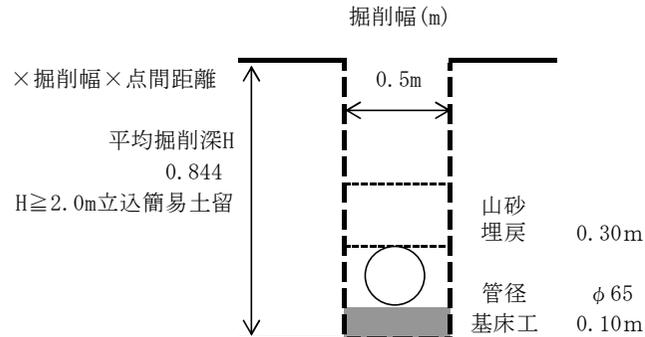
$$V2 = \text{点間距離} \times \text{掘削幅} \times \text{基床厚}$$

$$V3 = (\text{掘削幅} \times \text{管外径} - \text{管面積}) \times \text{点間距離}$$

$$V4 = 0.30 \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V5 = \text{平均掘削深} - 0.30 - (\text{管外径} + \text{基床厚} + \text{表層} + \text{上層} + \text{下層}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V6 = \text{掘削} - (\text{機械} \times 1.11)$$



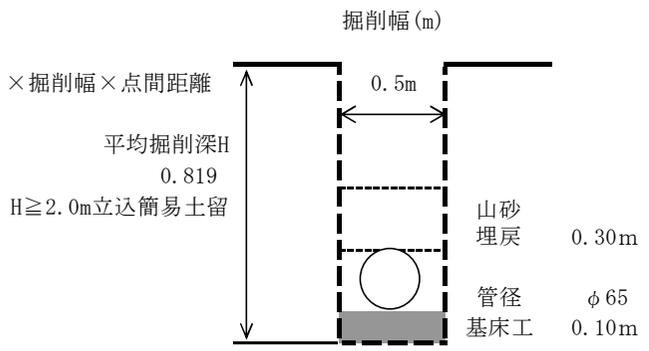
	管外径	基床工
φ50	0.06	0.10
φ65	0.076	0.10
φ75	0.089	0.10
φ100	0.114	0.10
φ150	0.165	0.10

多比良地区送水管路工 土工数量表 パイプライン⑥ NO.2

項目	測点	単位	3+13.683	～	3+17.683	～	3+18.183	～	6N0.4	～	6IP.1	～	4+18.807	～	6N0.5	～	6+4.355	～	6N0.7
管径		mm	φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65		φ65
管外径		m	0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076		0.076
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500
管上深		m	0.630		0.770		0.600		0.610		0.600		0.600		0.610		0.670		0.740
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100
掘削深		m	0.806		0.946		0.776		0.786		0.776		0.776		0.786		0.846		0.916
点間距離		m		4.000		0.500		1.817		4.770		14.037		1.193		24.355		15.645	
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50	
平均掘削深		m		0.876		0.861		0.781		0.781		0.776		0.781		0.816		0.881	
掘削(機械)	V1	m3		1.752		0.215		0.710		1.863		5.446		0.466		9.937		6.892	
人力基面正整		m2		2.000		0.250		0.909		2.385		7.019		0.597		12.178		7.823	
コンパクター(管基床)	V2	m3		0.200		0.025		0.091		0.239		0.702		0.060		1.218		0.782	
人力知(管側部)	V3	m3		0.134		0.017		0.061		0.160		0.470		0.040		0.815		0.524	
機械投入埋戻	V4	m3		0.600		0.075		0.273		0.716		2.106		0.179		3.653		2.347	
機械投入埋戻	V5	m3		0.800		0.096		0.277		0.727		2.106		0.182		4.140		3.168	
残土処理	V6	m3		0.864		0.108		0.403		1.056		3.108		0.264		5.342		3.376	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧 t=7cm		m2																	
下層路盤復旧 t=15cm		m2																	

注)平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)



	管外径	基床工
	φ50	0.06 0.10
	φ65	0.076 0.10
	φ75	0.089 0.10
	φ100	0.114 0.10
	φ150	0.165 0.10

多比良地区送水管路工 土工数量表

NO. 3

項目	測点	単位	6NO. 7	～	6IP. 2	～	7+17. 40	～	7+18. 20	～	6NO. 8	～	6NO. 8+2. 50	～	6NO. 8+3. 80	～	6NO. 8+8. 00	～	6E. P
管径		mm	φ 65		φ 65		φ 65		φ 65		φ 65		φ 65		φ 65		φ 65		φ 65
管外径		m	0. 076		0. 076		0. 076		0. 076		0. 076		0. 076		0. 076		0. 076		0. 076
既設舗装厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 040		0. 040		0. 040		0. 000		0. 000		0. 000
上層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 070		0. 070		0. 070		0. 000		0. 000		0. 000
下層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 150		0. 150		0. 150		0. 000		0. 000		0. 000
掘削幅		m	0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500
管上深		m	0. 790		0. 810		0. 830		0. 810		0. 810		0. 800		0. 930		0. 600		0. 600
基床厚		m	0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100
掘削深		m	0. 966		0. 986		1. 006		0. 986		0. 986		0. 976		1. 106		0. 776		0. 776
点間距離		m		14. 280		3. 120		0. 800		1. 800		2. 500		1. 300		4. 200		1. 710	
掘削幅		m		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50	
平均掘削深		m		0. 976		0. 996		0. 996		0. 986		0. 981		1. 041		0. 941		0. 776	
掘削 (機械)	V1	m3		6. 969		1. 554		0. 398		0. 851		1. 176		0. 651		1. 976		0. 663	
人力基面正整		m2		7. 140		1. 560		0. 400		0. 900		1. 250		0. 650		2. 100		0. 855	
コンパクター (管基床)	V2	m3		0. 714		0. 156		0. 040		0. 090		0. 125		0. 065		0. 210		0. 086	
人力刈 (管側戻)	V3	m3		0. 478		0. 104		0. 027		0. 060		0. 084		0. 044		0. 141		0. 057	
機械投入埋戻	V4	m3		2. 142		0. 468		0. 120		0. 270		0. 375		0. 195		0. 630		0. 257	
機械投入埋戻	V5	m3		3. 570		0. 811		0. 208		0. 225		0. 306		0. 198		0. 977		0. 257	
残土処理	V6	m3		3. 006		0. 654		0. 167		0. 601		0. 836		0. 431		0. 892		0. 378	
立込簡易土留		m																	
As舗装カッター		m																	
As舗装取壊 t=4cm		m2																	
As舗装復旧 t=4cm		m2																	
上層路盤復旧t=7cm		m2							0. 9		1. 3								
下層路盤復旧t=15cm		m2							0. 9		1. 3								

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離

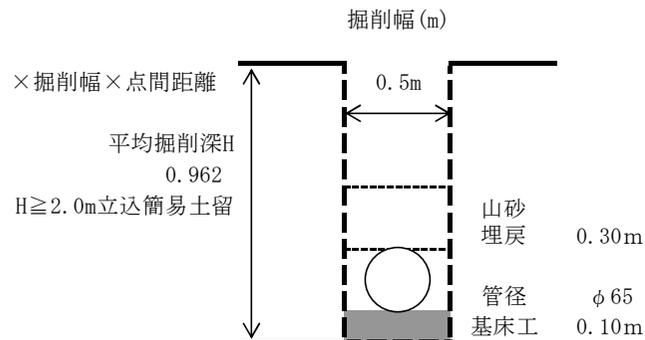
V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚

V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離

V4= 0. 30 × 掘削幅 × 点間距離

V5= 平均掘削深 - 0. 30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離

V6= 掘削 - (機械 × 1. 11)



	管外径	基床工
φ 50	0. 06	0. 10
φ 65	0. 076	0. 10
φ 75	0. 089	0. 10
φ 100	0. 114	0. 10
φ 150	0. 165	0. 10

項目	測点	単位	10NO. 0	～	10NO. 1	～	10NO. 2	～	10NO. 3	～	10NO. 4	～	10NO. 5	～	10E. P			
管径		mm	φ 75		φ 75		φ 75											
管外径		m	0.089		0.089		0.089		0.089		0.089		0.089		0.089			
既設舗装厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000			
上層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000			
下層厚		m	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000			
掘削幅		m	0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500		0.500			
管上深		m	1.340		1.200		1.060		0.930		0.790		0.640		0.600			
基床厚		m	0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100		0.100			
掘削深		m	1.529		1.389		1.249		1.119		0.979		0.829		0.789			
点間距離		m		20.000		20.000		20.000		20.000		20.000		4.392				
掘削幅		m		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50		0.50				
平均掘削深		m		1.459		1.319		1.184		1.049		0.904		0.809				
掘削 (機械)	V1	m3		14.590		13.190		11.840		10.490		9.040		1.777				
人力基面正整		m2		10.000		10.000		10.000		10.000		10.000		2.196				
コンパクター (管基床)	V2	m3		1.000		1.000		1.000		1.000		1.000		0.220				
人力刈 (管側部)	V3	m3		0.766		0.766		0.766		0.766		0.766		0.168				
機械投入埋戻	V4	m3		3.000		3.000		3.000		3.000		3.000		0.659				
機械投入埋戻	V5	m3		9.700		8.300		6.950		5.600		4.150		0.703				
残土処理	V6	m3		3.823		3.977		4.126		4.274		4.434		0.997				
立込簡易土留		m																
Co舗装カッター		m																
Co舗装取壊 t=12cm		m2																
Co舗装復旧 t=12cm		m2																
路盤復旧t=20cm		m2																
		m2																

注) 平均掘削深が 2m 以上に立込簡易土留を使用する。

V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離

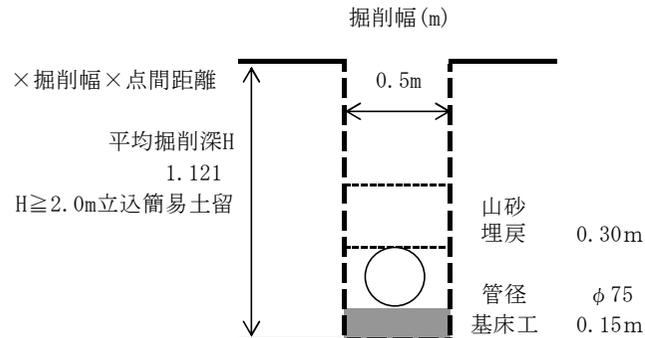
V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚

V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離

V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離

V5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離

V6= 掘削 - (機械 × 1.11)



	管外径	基床工
	φ 50	0.06 0.10
	φ 65	0.076 0.10
	φ 75	0.089 0.1
	φ 100	0.114 0.1
	φ 150	0.165 0.1

多比良地区送水管路工		土工数量表		パイプライン⑩														NO. 1	
項目	測点	単位	11NO. 0	～	0+2. 1	～	0+3. 5	～	11NO. 0+7. 00	～	0+7. 313	～	11NO. 0+11. 00	～	11NO. 1	～	11NO. 2	～	11NO. 3
管径		mm	φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75		φ 75
管外径		m	0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089		0. 089
既設舗装厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
上層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
下層厚		m	0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000		0. 000
掘削幅		m	0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500		0. 500
管上深		m	0. 640		0. 600		0. 980		0. 800		0. 800		0. 870		0. 600		0. 600		0. 610
基床厚		m	0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100		0. 100
掘削深		m	0. 829		0. 789		1. 169		0. 989		0. 989		1. 059		0. 789		0. 789		0. 799
点間距離		m		2. 100		1. 400		3. 500		0. 313		3. 687		9. 000		20. 000		20. 000	
掘削幅		m		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50		0. 50	
平均掘削深		m		0. 809		0. 979		1. 079		0. 989		1. 024		0. 924		0. 789		0. 794	
掘削 (機械)	V1	m3		0. 849		0. 685		1. 888		0. 155		1. 888		4. 158		7. 890		7. 940	
人力基面正整		m2		1. 050		0. 700		1. 750		0. 157		1. 844		4. 500		10. 000		10. 000	
コンパクター (管基床)	V2	m3		0. 105		0. 070		0. 175		0. 016		0. 184		0. 450		1. 000		1. 000	
人力刈 (管側部)	V3	m3		0. 080		0. 054		0. 134		0. 012		0. 141		0. 345		0. 766		0. 766	
機械投入埋戻	V4	m3		0. 315		0. 210		0. 525		0. 047		0. 553		1. 350		3. 000		3. 000	
機械投入埋戻	V5	m3		0. 336		0. 343		1. 033		0. 078		0. 986		1. 958		3. 000		3. 050	
残土処理	V6	m3		0. 476		0. 304		0. 741		0. 068		0. 794		1. 985		4. 560		4. 555	
立込簡易土留		m																	
Co舗装カッター		m																	
Co舗装取壊 t=12cm		m2																	
Co舗装復旧 t=12cm		m2																	
路盤復旧t=20cm		m2																	
		m2																	

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

$$V1 = (\text{平均掘削深} - \text{舗装厚}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V2 = \text{点間距離} \times \text{掘削幅} \times \text{基床厚}$$

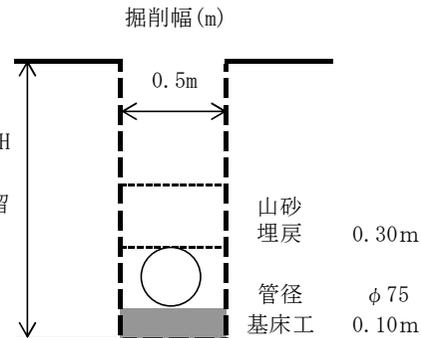
$$V3 = (\text{掘削幅} \times \text{管外径} - \text{管面積}) \times \text{点間距離}$$

$$V4 = 0.30 \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V5 = \text{平均掘削深} - 0.30 - (\text{管外径} + \text{基床厚} + \text{表層} + \text{上層} + \text{下層}) \times \text{掘削幅} \times \text{点間距離}$$

$$V6 = \text{掘削} - (\text{機械} \times 1.11)$$

平均掘削深H
0.923
H ≥ 2.0m立込簡易土留

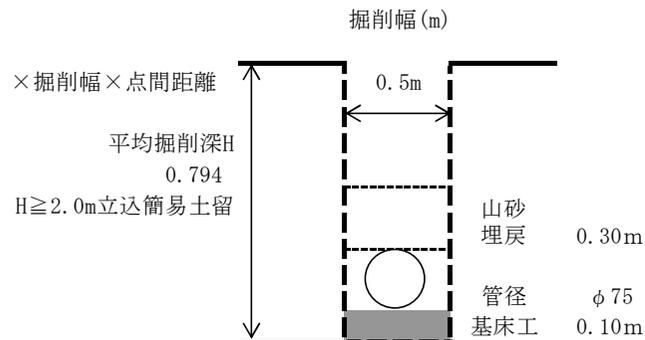


	管外径	基床工
φ 50	0.06	0.10
φ 65	0.076	0.10
φ 75	0.089	0.10
φ 100	0.114	0.10
φ 150	0.165	0.10

項目	測点	単位	11NO. 3	～	11IP. 1												
管径		mm	φ 75		φ 75												
管外径		m	0.089		0.089												
既設舗装厚		m	0.000		0.000												
上層厚		m	0.000		0.000												
下層厚		m	0.000		0.000												
掘削幅		m	0.500		0.500												
管上深		m	0.610		0.600												
基床厚		m	0.100		0.100												
掘削深		m	0.799		0.789												
点間距離		m			12.152												
掘削幅		m			0.50												
平均掘削深		m			0.794												
掘削 (機械)	V1	m3			4.824												
人力基面正整		m2			6.076												
コンパクター (管基床)	V2	m3			0.608												
人力カ (管側部)	V3	m3			0.465												
人力埋戻転圧	V4	m3			1.823												
機械投入埋戻	V5	m3			1.853												
残土処理	V6	m3			2.767												
立込簡易土留		m															
Co舗装カッター		m															
Co舗装取壊 t=12cm		m2															
Co舗装復旧 t=12cm		m2															
路盤復旧t=20cm		m2															
		m2															

注) 平均掘削深が2m以上に立込簡易土留を使用する。

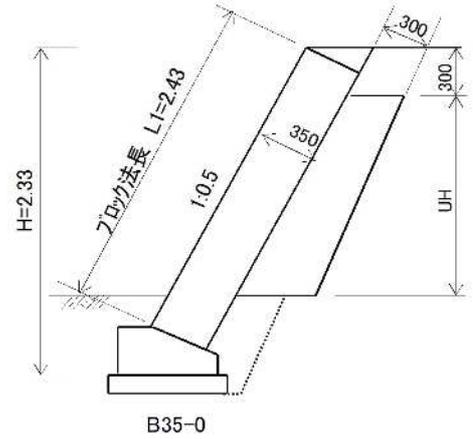
- V1= (平均掘削深-舗装厚) × 掘削幅 × 点間距離
- V2= 点間距離 × 掘削幅 × 基床厚
- V3= (掘削幅 × 管外径 - 管面積) × 点間距離
- V4= 0.30 × 掘削幅 × 点間距離
- V4・5= 平均掘削深 - 0.30 - (管外径 + 基床厚 + 表層 + 上層 + 下層) × 掘削幅 × 点間距離
- V6= 掘削 - (機械 × 1.11)



	管外径	基床工
	φ 50	0.06 0.10
	φ 65	0.076 0.10
	φ 75	0.089 0.10
	φ 100	0.114 0.10
	φ 150	0.165 0.10

ブロック積撤去・復旧 材料計算書 ONO. 26+5.00

(1カ所当たり)



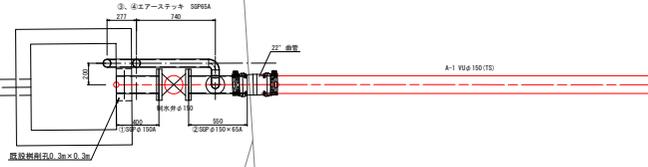
想定断面

※ブロック積基礎については取り壊さないものとする。

名 称	算 式	数 量	摘 要					
撤去・復旧 MB35-0	1.50 × 2.43							
	= 3.645	3.65 m ²						
	3.645 × 0.35	= 1.276	1.28 m ³					
裏込め材 RC-100	0.98 × 1.50							
	= 1.470	1.47 m ³						
裏込め材の計算(盛土部)								
【計算諸元】		【ブロック積基礎寸法】						
ブロック型式	B35-0							
ブロック積法勾配	N1= 0.5	90= 63.436	h1= 0.300					
裏込め材背面勾配	N2= 0.4	91= 74.745	h2= 0.150					
裏込め材天端幅	a = 0.3	92= 78.690	h3= 0.150					
裏込め材ブロック天端からの深さ	f = 0.3		h4= 0.094					
			h5= 0.066					
段数	壁高 H (m)	ブロック 積高 H2(m)	法長 Sl(m)	a1 (m)	a2 (m)	a3 (m)	a4 (m)	裏込め材 (m ³ /m)
1	1.04	0.74	0.83	0.365	0.419	0.191	0.131	0.28
2	1.33	1.03	1.15	0.365	0.447	0.219	0.159	0.38
3	1.61	1.31	1.47	0.365	0.476	0.248	0.188	0.52
4	1.90	1.60	1.79	0.365	0.506	0.277	0.217	0.67
5	2.19	1.89	2.11	0.365	0.533	0.305	0.245	0.82
6	2.47	2.17	2.43	0.365	0.562	0.334	0.274	0.98
7	2.76	2.46	2.75	0.365	0.590	0.362	0.302	1.15
8	3.05	2.75	3.07	0.365	0.619	0.391	0.331	1.33
9	3.33	3.03	3.39	0.365	0.648	0.420	0.360	1.52
10	3.62	3.32	3.71	0.365	0.676	0.448	0.388	1.71
11	3.90	3.60	4.03	0.365	0.705	0.477	0.417	1.92
12	4.19	3.89	4.35	0.365	0.733	0.506	0.445	2.13
13	4.48	4.18	4.67	0.365	0.762	0.534	0.474	2.35
14	4.76	4.46	4.99	0.365	0.791	0.563	0.503	2.58
15	5.05	4.75	5.31	0.365	0.819	0.591	0.531	2.81

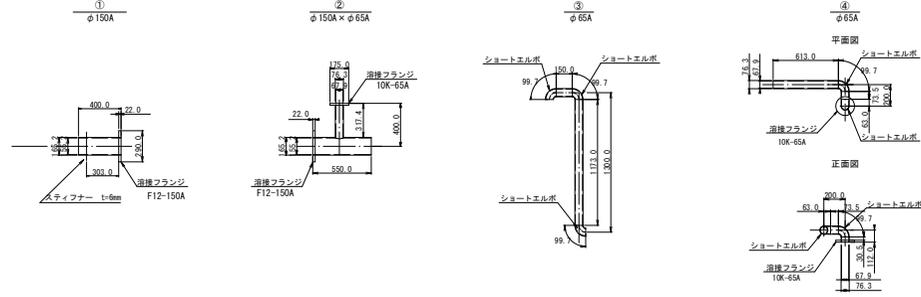
取水工詳細図

S=1/25 (A1)
S=1/50 (A3)



取水工異形管詳細図

S=1/25 (A1)
S=1/50 (A3)



异形鋼管材料表 単位mm

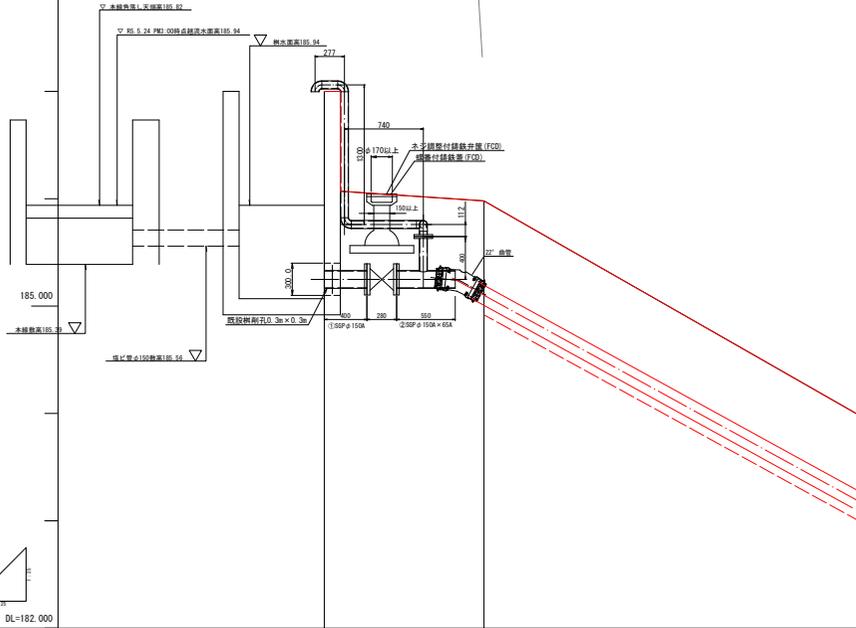
异形鋼管				摘要		管材規格
NO	口径	厚	延長(mm)	重量(kg)		
①	150 A	5.0	400.0	17.820	片フランジ スティフナー付	鋼管 (SGP) JIS G 3452 フランジ JIS G 3443-2
②	150 A × 65 A	5.0 4.2	400.0 317.4	17.820 25.738	T字管 フランジ スティフナー付	
③	65 A	4.2	1323.0	9.883	90° ショートエルボ × 3個	
④	65 A	4.2	717.0	7.836	90° ショートエルボ × 2個 片フランジ	

既設樹削孔

$$0.30 \times 0.30 \times 0.15 = 0.0135m^3$$

復旧 (コンクリート21N-D25)

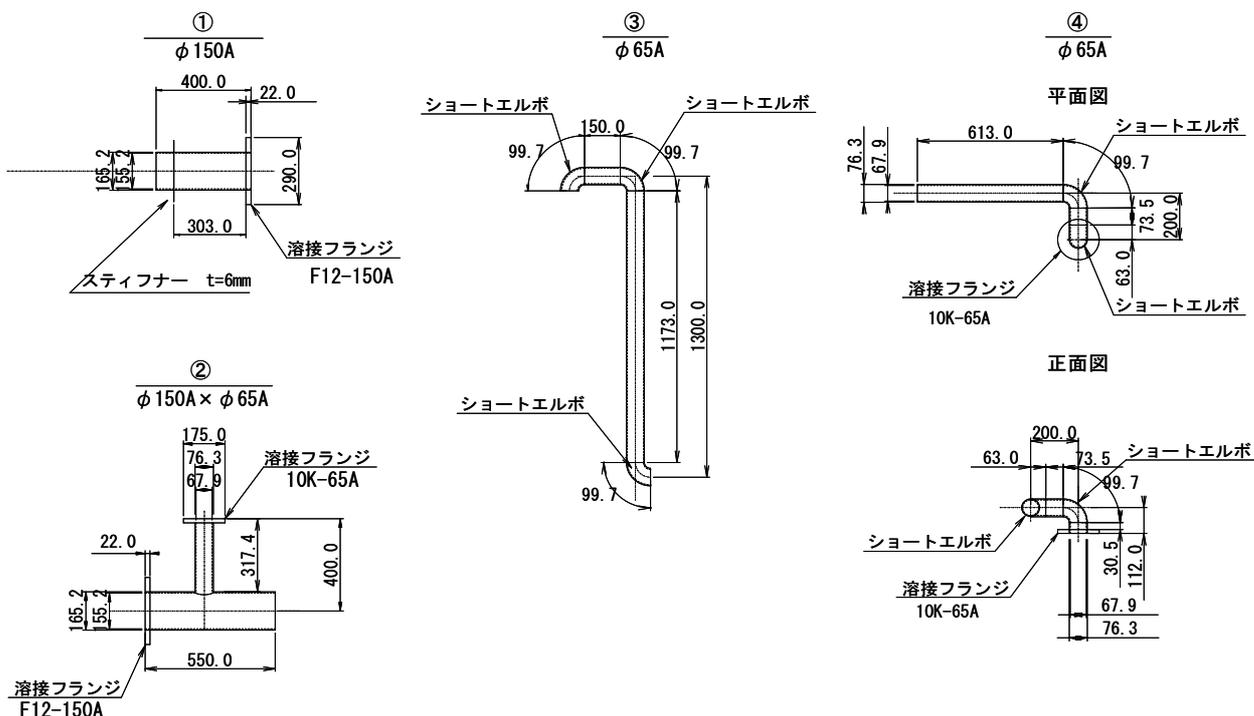
$$0.0135 - (0.165 \times 0.165 \times \pi \times 1/4 \times 0.15) = 0.0103m^3$$



工種			
地盤高		167.00	165.00
杭高		165.00	161.00
追加距離		0.00	1.00
単距離		0.00	1.00
測点		166.0	166.0
曲線			

(異形鋼管) 管材計算書 NO. 1

1 箇所 当り



名称	規格	計算式	数量
①	鋼管 (SGP) φ 150A t=5.0mm 片フランジ スティフナー付 JIS G 3452 L= 0.400 m 単位重量 (150A) = 19.8 kg/m フランジ フランジ (150A) = 9.9 kg JIS G 3443-2	$0.400 \times 19.8 + 1 \times 9.9 = 17.820 \text{ kg}$	17.820 kg
②	鋼管 (SGP) φ 150A t=5.0mm φ 65A t=4.2mm フランジ付 150×65 T字管 JIS G 3452 L= 0.550 m 単位重量 (150A) = 19.8 kg/m フランジ部 (150A) 9.9 kg フランジ L= 0.317 m 単位重量 (65A) = 7.47 kg/m フランジ部 (65A) = 2.58 kg JIS G 3443-2	$0.550 \times 19.8 + 0.317 \times 7.47 + 1 \times 9.9 + 1 \times 2.58 = 25.738 \text{ kg}$	25.738 kg
③	鋼管 (SGP) φ 65A t=4.2mm (90ショートエルボ3箇所) JIS G 3452 L= 1.323 m 単位重量 (65A) = 7.47 kg/m	$1.323 \times 7.47 + 1 \times 0.00 = 9.883 \text{ kg}$	9.883 kg
④	鋼管 (SGP) φ 65A t=4.2mm (90ショートエルボ2箇所) 片フランジ JIS G 3452 L= 0.717 m 単位重量 (65A) = 7.47 kg/m フランジ部 (65A) = 2.48 kg フランジ JIS G 3443-2	$0.717 \times 7.47 + 1 \times 2.48 = 7.836 \text{ kg}$	7.836 kg