

材 料 集 計 表

工 種	種 別	細 別	単 位	(本管)	(公共柵)	設計値	摘 要	工 種	種 別	細 別	単 位	(本管)	(公共柵)	設計値	摘 要
				数 量	数 量							数 量	数 量		
管布設工	VUφ150									碎石 機 械	m3				
	区間延長		m							碎石 人 力	m3				
	管渠延長		m							合 計	m3				
	管 本 数		本												
									砂基礎工	機 械	m3	60.4			60
	VUφ200									人 力	m3				
	区間延長		m	389.4		389				合 計	m3	60.4			60
	管渠延長		m	380.0		380									
									碎石基礎工	機 械	m3				
										人 力	m3				
										合 計	m3				
									残土量	機 械	m3	185.6	1.8		190
土 工	掘削工	機 械	m3	645.2	5.7	651				人 力	m3				
	岩掘削工	機 械	m3							合 計	m3	185.6	1.8		190
		合 計	m3	645.2	5.7	651									
	埋戻し	発生土 機 械	m3	413.6	3.5	420									
		発生土 人 力	m3												
		合 計	m3	413.6	3.5	420									
		砂 機 械	m3	95.4	1.2	97									
		砂 人 力	m3												
		合 計	m3	95.4	1.2	97									

材 料 集 計 表

工 種	種 別	細 別	単位	(本管)				設計値	摘 要	工 種	種 別	細 別	単位	(本管)			
				数 量	数 量	数 量	数 量							数 量	数 量	数 量	数 量
取付管									土留工	素掘り		m					
	箇所数	VUφ100	箇所							建込簡易土留	L = 2.00m	m	333.70				334
	管渠延長		m								L = 2.50m	m	55.70				56
	管本数		本								L = 3.00m	m					
	取付支管		個								L = 3.50m	m					
	自在曲管	30° 曲管	個								L = 4.00m	m					
	キャップ		個								L = 4.50m	m					
	滑 材	15g/箇所	kg								L = 5.00m	m					
											L = 5.50m	m					
											L = 6.00m	m					
	箇所数	VUφ150	箇所														
	管渠延長		m														
	管本数		本														
	取付支管	VUφ200-150	個														
	自在曲管		個														
	キャップ		個														
	滑 材	15g/箇所	kg							掘 削 深	L=1.5m以下	m					(素掘り)
											L=2.0m以下	m	333.70				334
											L=2.5m以下	m	55.70				56
											L=3.0m以下	m					
											L=3.5m以下	m					
											L=3.8m以下	m					

材 料 集 計 表

工 種	種 別	細 別	単 位	(本管)			設計値	摘 要	工 種	種 別	細 別	単 位	(本管)			設計値	摘 要
				数 量	数 量	数 量							数 量	数 量	数 量		
人孔設置工	1号組立人孔		箇所	10			10		く体フロック	H = 60cm	個						
									〃	H = 90cm	個	3			3		
	蓋受枠取付工	車道用(T-25)	箇所	10			10		〃	H =120cm	個	1			1		
	〃	歩道用(T-14)	箇所						〃	H =150cm	個	5			5		
	調整金具	25mm	個						〃	H =180cm	個	1			1		
	〃	45mm	個														
	調整リング	5cm	個														
	〃	10cm	個	6			6		底部工	底部フロック、インパット	箇所	10			10		
	〃	15cm	個	4			4										
	ボルト	150mm	組						内副管工	H=1.00(φ150)	箇所	1			1		
	〃	200mm	組						〃	H=1.50(φ150)	箇所	2			2		
	〃	250mm	組						〃	H=2.00(φ150)	箇所						
	斜壁フロック	H = 30cm	個	6			6		〃	H=2.50(φ150)	箇所						
	〃	H = 45cm	個	4			4		〃	H=1.00(φ200)	箇所						
	〃	H = 60cm	個						〃	H=1.50(φ200)	箇所						
	直壁フロック	H = 30cm	個	1			1		削孔工	φ200	箇所	11			11		
	〃	H = 60cm	個						〃	φ150	箇所						
	〃	H = 90cm	個						〃	φ125	箇所						
	〃	H =120cm	個						マンホールジョイント								
	〃	H =150cm	個							VUφ200用(下流)	個	10			10		
	〃	H =180cm	個							VUφ200用(上流)	個	11			11		
										合 計	個	21			21		
										VUφ150用(下流)	個						
	人孔深	3.00m以下	ヶ所	10			10			VUφ150用(上流)	個						
	〃	3.01m~4.00m	ヶ所							合 計	個						

付帯工計算表(本管)

路線 番号	人孔番号		区間 距離 (m)	舗装幅 (m)	舗装切断工(湧水発生量)		舗装版掘削積込(As段)		すきとり (m3)	仮復旧					本復旧					備考			
	上流	下流			掘削時 As t≤15cm (m)	舗装本復旧時 As t≤15cm (m)	仮復旧分 As t≤15cm (m2)	本復旧分 As t≤15cm (m2)		上層M-30 (県道車道) t=10cm (㎡)	上層M-30 (県道車道) t=15cm (㎡)	下層RC-40 (県道車道) t=15cm (㎡)	下層RC-30 (県道歩道) t=10cm (㎡)	下層RC-40 (町道) t=13cm (㎡)	再生密粒As (県道車道) t=5cm (㎡)	再生密粒As (県道歩道) t=3cm (㎡)	再生密粒As (町道) t=3cm (㎡)	補足材RC-30 (県道車道) t=3cm (㎡)	再生磨砕安定処理 (県道車道) t=10cm (㎡)		再生密粒As (県道車道) t=5cm (㎡)	再生密粒As (県道歩道) t=3cm (㎡)	再生密粒As (町道) t=4cm (㎡)
1	M1	既設MH	11.40	5.10	(111.72) 22.8	(111.72) 22.8	(0.60) 11.97	(6.93) 46.17	2.58	11.97						58.14	58.14	58.14			機械		
1	M2	M1	26.60	5.10	(260.68) 53.2	(130.34) 26.6	(1.40) 27.93	(16.16) 107.73	6.02	27.93						135.66	135.66	135.66			機械		
1	M3	M2	28.20	4.35	(276.36) 56.4	(138.18) 28.2	(1.48) 29.61	(13.96) 93.06	5.75	29.61						122.67	122.67	122.67			機械		
1	M4	M3	60.80	4.95	(595.84) 121.6	(297.92) 60.8	(3.19) 63.84	(35.57) 237.12	13.50	63.84						300.96	300.96	300.96			機械		
1	M5	M4	19.00	4.99	(186.20) 38.0	(93.10) 19.0	(1.00) 19.95	(11.23) 74.86	4.24	19.95						94.81	94.81	94.81			機械		
1	M6	M5	22.40	4.99	(219.52) 44.8	(109.76) 22.4	(1.18) 23.52	(13.24) 88.26	5.00	23.52						111.78	111.78	111.78			機械		
1	M7	M6	28.30	4.99	(277.34) 56.6	(138.67) 28.3	(1.49) 29.72	(16.73) 111.50	6.32	29.72						141.22	141.22	141.22			機械		
1	M8	M7	68.70	3.10	(673.26) 137.4	(336.63) 68.7	(3.61) 72.14	(21.13) 140.84	11.44	72.14						212.97	212.97	212.97			機械		
1	M9	M8	27.50	3.19	(269.50) 55.0	(134.75) 27.5	(1.44) 28.88	(8.83) 58.85	4.65	28.88						87.73	87.73	87.73			機械		
1	M10	M9	64.50	3.10	(632.10) 129.0	(316.05) 64.5	(3.39) 67.73	(19.83) 132.23	10.74	67.73						199.95	199.95	199.95			機械		
1	M11	M10	18.70	3.13	(183.26) 37.4	(91.63) 18.7	(0.98) 19.64	(5.83) 38.90	3.13	19.64						58.53	58.53	58.53			機械		
1	M12	M11	13.30	2.77	(130.34) 26.6	(65.17) 13.3	(0.70) 13.97	(3.43) 22.88	2.08	13.97						36.84	36.84	36.84			機械		
小計			389.40		(3816.12) 778.8	(1963.92) 400.8	(20.46) 408.90	(172.87) 1152.40	75.45	408.90						1561.26	1561.26	1561.26			機械 人力		

(内408.9m2補足材無し)

区 画 線 設 置 工 集 計 表 (1)

	実 線 (白 線)			破 線			横 断 線			矢印・記号	文 字	ゼブラ	摘 要
	W=15cm	W=30cm	W=45cm	W=15cm	W=30cm	W=45cm	W=15cm	W=30cm	W=45cm	W=15cm換算	W=15cm換算	W=45cm	
	側線 7.2		停止線 5.1	中央線 65.0	側線 7.0					右折矢印 7.0		ゼブラ 36.4	
	側線 63.8			側線 14.0	側線 6.0					右折矢印 7.0		ゼブラ 2.5	
	側線 20.0			中央線 14.0						直進左折矢印 9.0		ゼブラ 1.4	
	中央線 213.2									直進左折矢印 9.0			
	側線 276.8												
	中央線 7.3												
小 計	588.3	-	5.1	93.0	13.0	-	-	-	-	32.0	-	40.3	

公共汚水柵設置

数量計算書

種別	計算式	計算値	設計値
〈取付管土工総括〉			
掘削土量		5.68	6 m3
砂埋戻		1.22	1 m3
流用土埋戻		3.51	4 m3
残土処分		1.78	2 m3
〈取付管土工①〉			
平均土被り(dp)		0.96	
既設表層厚(t)		0.15	
既設舗装厚(Σt)		0.30	
取付管外径(d)		0.114	
掘削延長(L)		6.87	
掘削深(h)	$dp+d-t$	0.92	
掘削土量	$L*h*0.80$	5.08	
砂埋戻	$(0.8*(d+0.1)-d^2*\pi*1/4)*L$	1.11	
流用土埋戻	$(dp-\Sigma t-0.1)*0.8*L$	3.08	
残土処分	掘削土量-流用土埋戻/0.90	1.66	
〈取付管土工②〉			
平均土被り(dp)		0.89	
既設表層厚(t)			
既設舗装厚(Σt)			
取付管外径(d)		0.114	
掘削延長(L)		0.27	
掘削深(h)	$dp+d-t$	1.00	
掘削土量	$L*h*0.80$	0.22	
砂埋戻	$(0.8*(d+0.1)-d^2*\pi*1/4)*L$	0.04	
流用土埋戻	$(dp-\Sigma t-0.1)*0.8*L$	0.17	
残土処分	掘削土量-流用土埋戻/0.90	0.03	
〈取付管土工③〉			
平均土被り(dp)		0.98	
既設表層厚(t)		0.04	
既設舗装厚(Σt)		0.16	
取付管外径(d)		0.114	
掘削延長(L)		0.46	
掘削深(h)	$dp+d-t$	1.05	
掘削土量	$L*h*0.80$	0.39	
砂埋戻	$(0.8*(d+0.1)-d^2*\pi*1/4)*L$	0.07	
流用土埋戻	$(dp-\Sigma t-0.1)*0.8*L$	0.27	
残土処分	掘削土量-流用土埋戻/0.90	0.09	

種別	計算式	計算値	設計値	備考
〈仮舗装〉総括				
舗装版切断(t≤15cm)		14.1	14 m	
舗装版取壊(t≤15cm)		5.6	6 m ²	
Asガラ運搬		0.7	0.7 m ³	
Asガラ処分		1.6	2 t	
下層路盤工(RC-40)		4.5	4 m ²	t= 0.15 m
下層路盤工(RC-40)		1.2	1 m ²	t= 0.12 m
上層路盤工(M-30)		4.5	4 m ²	t= 0.10 m
仮舗装工(13mmTop)		1.2	1 m ²	t= 0.04 m
仮舗装工(20mmTop)		4.5	4 m ²	t= 0.05 m
〈仮舗装〉取付管土工①				
舗装版切断(t≤15cm)	5.572*2	11.1		
舗装版取壊(t≤15cm)	5.572*0.80	4.5		
Asガラ運搬	5.572*0.80*0.15	0.7		
Asガラ処分	5.572*0.80*0.15*2.35	1.6		
下層路盤工(RC-40)	5.572*0.80	4.5		t= 0.15 m
上層路盤工(M-30)	5.572*0.80	4.5		t= 0.10 m
仮舗装工(20mmTop)	5.572*0.80	4.5		t= 0.05 m
〈仮舗装〉取付管土工③				
舗装版切断(t≤15cm)	0.462*2	0.9		
舗装版取壊(t≤15cm)	0.462*0.80	0.4		
Asガラ運搬	0.462*0.80*0.04	0.01		
Asガラ処分	0.462*0.80*0.05*2.35	0.03		
下層路盤工(RC-40)	0.462*0.80	0.4		t= 0.12 m
仮舗装工(13mmTop)	0.462*0.80	0.4		t= 0.04 m
〈仮舗装〉公園内部分				
舗装版切断(t≤15cm)	1.00*2	2.0		
舗装版取壊(t≤15cm)	1.00*0.80	0.8		
Asガラ運搬	1.00*0.80*0.04	0.04		
Asガラ処分	1.00*0.80*0.04*2.35	0.09		
下層路盤工(RC-40)	1.00*0.80	0.8		t= 0.12 m
仮舗装工(13mmTop)	1.00*0.80	0.8		t= 0.04 m
〈本舗装〉				
舗装版切断(t≤15cm)	5.572*2	11.1	11 m	
舗装版取壊(t≤15cm)	5.572*1.40	7.8	8 m ²	
Asガラ運搬	(5.572*0.80*0.05)+(5.572*0.60*0.15)	0.7	0.7 m ³	
Asガラ処分	((5.572*0.80*0.05)+(5.572*0.60*0.15))*2.35	1.7	2 t	
すきとり	(5.572*0.80*0.10)+(5.572*0.60*0.03)	0.5	0.5 m ³	
不陸整正工(RC-30)	5.572*0.60	3.3	3 m ²	t= 0.03 m
不陸整正工(RC-30)	5.572*0.80	4.5	4 m ²	
上層路盤工(瀝青安定処理)	5.572*1.40	7.8	8 m ²	t= 0.10 m
本舗装工(20mmTop)	5.572*1.40	7.8	8 m ²	t= 0.05 m
区画線(W-15 実線白)		1.4	1 m	

濁水処理

