

数 量 総 括 表

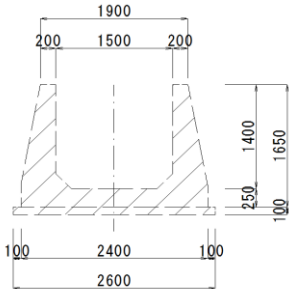
工 事 区 分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量		備 考
						数量	設計数量	
管路								
	管きょ工				式	1	1	
		函路土工			m3		406	
			函路掘削		m3		406	
				機械掘削工(バックホウ) 山積0.28m3 [平積 0.20m3]	m3	405.7	406	
			函路埋戻		m3		212	
			砂	機械投入埋戻工(バックホウ) 山積0.28m3 [平積 0.20m3]	m3	211.9	212	
			発生土処理		m3		406	
				発生土処分工 4t積, バックホウ山積0.28m3積込	m3	405.7	406	
				残土受入地での処理	m3	405.7	406	
		函布設工			式	1	1	
			PCボックスカルバート		式	1	1	
				標準品 1800×1500×2000 (重量5.52kN)	個	27	27	
				短尺加工品 1800×1500× 800	個	1	1	
				斜切加工品 1800×1500×1000～1325	個	3	3	詳細は図面参照
				人孔加工品 1800×1500×2000	個	1	1	
				斜切・横孔加工品 1800×1500×1825		1	1	
				横孔加工品 1900×1500×2000	個	1	1	
				短尺加工品 1900×1500× 681	個	1	1	
				断面変化版 1800/1900×1500×250	個	1	1	
			布設工	PCボックスカルバート □B1800×H1500 布設工区分④	式	1	1	
				□1800×H1500@5.63t/個	m	62.11	62	
				PCボックスカルバート □B1900×H1500 布設工区分④	式	1	1	
				□1900×H1500@5.78t/個	m	2.69	3	
		函基礎工			式	1	1	

			ジオテキスタイル基礎工	□1800	ジオグリッド必要強度 85kN/m以上	m	62.1	62
				□1900	ジオグリッド必要強度 85kN/m以上	m	2.7	3
			コンクリート			式	1	1
				□1800	均しCo 18-8-25 W/C≤65%	m3	21.43	21
				□1900	均しCo 18-8-25 W/C≤65%	m3	0.97	1
			型 枠			式	1	1
				Box	均しCo	m2	19.44	19
		函路土留工				式	1	1
			鋼矢板土留			m	64.80	65
			鋼矢板打込工			枚		327
				SP-Ⅱ L=4.5m BH装着式油圧バイプロ工法		枚		
				SP-Ⅱ L=5.0m BH装着式油圧バイプロ工法		枚	327.0	327
			鋼矢板引抜工			枚	0	0
				SP-Ⅱ L=4.5m		枚	0	0
				SP-Ⅱ L=5.0m		枚	0	0
			鋼矢板不足弁償金					
						t	48.43	48
			スクラップ重量	SP-Ⅱ L=4.5、5.0m		t	23.54	24
			鋼矢板切断工			m	130.80	131
				SP-Ⅱ				
			仮設材設置撤去			m	64.80	65
			山留材	切梁・腹起し 設置撤去		t	17.35	17

[illegible]

函 路 土 工 数 量 2

[2] No. 11+ 7.76~No. 14+12.08

項 目	詳		細		数 量	
(1)掘削延長	工区	路線	区 間	掘削幅B	路線延長	
施工順17	74, 75	□1800	No. 11+ 7.76～EC4	3.90	=	54.02
〃	75	□1800	EC4 ～No. 14+6.34	4.10	=	5.04
〃	75	□1800	No. 14+6.34 ～No. 14+9.39	4.60	=	3.05
施工順18	93	□1900	No. 14+9.39 ～No. 14+12.08	4.80	=	2.69
					開削延長計	= 64.80 m
						掘削延長 64.80 m
(2)掘削工	BH 0.28m3					
掘削工BH	掘削深	掘削延長	掘削幅B			
全量	m ×	m ×	m	=	m3	
	2.50	m × 54.02	m × 3.90	=	526.70 m3	
	2.71	m × 5.04	m × 4.10	=	56.00 m3	
	2.86	m × 3.05	m × 4.60	=	40.13 m3	
	2.87	m × 2.69	m × 4.80	=	37.06 m3	
平均Hは次頁別表にて算出				計	=	659.9
控除	既設水路U1500×1400			A= 1.823 m ² /m ※水路断面積はCADソフトを用いて算出。		
<div></div>						
延長L= 水路断面積A=1.823m2						
	54.02 m +	5.04 m +	3.05 m +	2.69 m	=	64.80 m
水路部材	1.823 m ² /m ×	64.80			=	-118.13 m3
内空	1.50 ×	1.40 ×	64.80			= -136.08 m3
土量計	659.9 m3 -	118.13 m3 -	136.08 m3	=	405.7 m3	405.7 m3

項 目	詳 細										数 量	
(3)埋戻し工 砂埋戻し 全量	BH 0.28m3											
	埋戻し深		掘削延長		掘削幅B							
		m ×		m ×		m	=	m3				
	2.13	m ×	54.02	m ×	3.90	m	=	448.74 m3				
	2.34	m ×	5.04	m ×	4.10	m	=	48.35 m3				
	2.49	m ×	3.05	m ×	4.60	m	=	34.93 m3				
	2.50	m ×	2.69	m ×	4.80	m	=	32.28 m3				
							計	=	564.3			
	□1800×1500											
	L=(0.00+54.02+5.04+3.05)											
	控除	2.10 m		B×	62.11 m	L×	1.80 m	h	=	-234.78 m3		
	函渠	2.10 m		B×	62.11 m	L×	0.03 m	h	=	-3.91 m3		
	敷モルタル	2.30 m		B×	62.11 m	L×	0.15 m	h	=	-21.43 m3		
	基礎Co	3.10 m		B×	62.11 m	L×	0.40 m	h	=	-77.02 m3		
基礎マツト												
函渠	□1900×1500											
	2.20 m		B×	2.69 m	L×	1.80 m	h	=	-10.65 m3			
	2.20 m		B×	2.69 m	L×	0.03 m	h	=	-0.18 m3			
	2.40 m		B×	2.69 m	L×	0.15 m	h	=	-0.97 m3			
	3.20 m		B×	2.69 m	L×	0.40 m	h	=	-3.44 m3			
							計	=	211.9			
(4)残土処分工 土砂	掘削土砂											
	405.68 m3						=	405.7 m3				
						計	=	405.7			405.7 m3	

項 目	詳 細							数 量
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅3.50m]							
	路線 番号	測 点		区間延長 (m)	掘削深H(m)		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
		上流No.	下流No.		上流	下流		
	71							
		No. 6+ 4.00	No. 6+ 5.00	1.00	2.92	2.92	2.920	
		No. 6+ 5.00	No. 7	15.00	2.92	2.90	43.650	
		No. 7	No. 8	20.00	2.90	2.92	58.200	
	72	No. 8	BC2	16.17	2.92	2.95	47.459	
		BC2	No. 9	3.69	2.95	2.95	10.886	
		No. 9	No. 9+6.45	6.31	2.95	2.97	18.678	
		No. 9+6.45	SP2	5.30	2.97	2.97	15.741	
		SP2	No. 9+7.35	5.31	2.97	2.92	15.638	
		No. 9+7.35	No. 10	2.58	2.92	2.85	7.443	
		No. 10	No. 10+2.42	2.42	2.85	2.85	6.897	
			計	77.78			227.511	2.93
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅3.90m]							
	路線 番号	測 点		区間延長 (m)	掘削深H(m)		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
		上流No.	下流No.		上流	下流		
	72							
		No. 10+2.42	EC2BC3	5.00	2.85	2.57	13.550	
	74	EC2BC3	No. 10+13.45	6.00	2.57	2.58	15.450	
		No. 10+13.45	SP3	4.49	2.58	2.49	11.382	
		SP3	No. 11	2.25	2.49	2.50	5.614	
		No. 11	No. 11+2.17	2.24	2.50	2.50	5.600	
		No. 11+2.17	EC3	6.00	2.50	2.45	14.850	
		EC3	No. 11+13.20	5.21	2.45	2.50	12.895	
		No. 11+13.20	No. 12	6.80	2.50	2.50	17.000	
		No. 12	No. 13	20.00	2.50	2.55	50.500	
		No. 13	No. 13+4.7	4.70	2.55	2.55	11.985	
	75	No. 13+4.7	BC4	2.34	2.55	2.43	5.827	
		BC4	No. 13+10.93	4.00	2.43	2.51	9.880	
		No. 13+10.93	No. 13+11.20	0.27	2.51	2.51	0.678	
		No. 13+11.20	SP4	3.05	2.51	2.21	7.198	
		SP4	No. 13+17.41	3.32	2.21	2.21	7.337	
		No. 13+17.41	No. 14	2.67	2.21	2.57	6.381	
		No. 14	EC4	1.33	2.57	2.56	3.411	
			計	79.67			199.538	2.50
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅4.10m]							
	路線 番号	測 点		区間延長 (m)	掘削深H(m)		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
		上流No.	下流No.		上流	下流		
	75							
		EC4	No. 14+6.34	5.04	2.56	2.86	13.658	
			計	5.04			13.658	2.71
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅4.60m]							
	路線 番号	測 点		区間延長 (m)	掘削深H(m)		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
		上流No.	下流No.		上流	下流		
	75							
		No. 14+6.34	No. 14+9.39	3.05	2.86	2.86	8.723	
			計	3.05			8.723	2.86
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅4.80m]							
	路線 番号	測 点		区間延長 (m)	掘削深H(m)		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
		上流No.	下流No.		上流	下流		
	93							
		No. 14+9.39	No. 14+12.08	2.69	2.86	2.87	7.707	
			計	2.69			7.707	2.87

函 布 設 工 2

[2] No. 11+ 7.76~No. 14+12.08

項 目	詳	細	数	量
(1) 函布設工	PCボックスカルバート □B1800×H1500 □B1900×H1500 布設工区分④			
① 函布設延長	工区	路線	区 間	路線延長
				m =
	施工順17	74, 75	□1800 No. 11+ 7.76~EC4	54.02 m = 54.02
	"	75	□1800 EC4 ~No. 14+6.34	5.04 m = 5.04
	"	75	□1800 No. 14+6.34 ~No. 14+9.39	3.05 m = 3.05
	施工順18	93	□1900 No. 14+9.39 ~No. 14+12.08	2.69 m = 2.69
				函布設延長計 = 64.80 m
② 函材	形 状 寸 法			
	標準品	1800×1500×2000 (重量5.52kN)	=	27 個
	短尺加工品	1800×1500× 800	=	1 個
	斜切加工品	1800×1500×1000~1325	=	3 個
	人孔加工品	1800×1500×2000	=	1 個
	斜切・横孔加工品	1800×1500×1825	=	1 個
	横孔加工品	1900×1500×2000	=	1 個
	短尺加工品	1900×1500× 681	=	1 個
	断面変化版	1800/1900×1500×250	=	1 個
	計 =			36 個
(2) 函布設区分	函布設区分は下図より、 函布設区分:④ とする。			
	<div>ボックスカルバート内空幅・内空高区分</div> <div>内空幅・内空高区分</div> <div><div>内空高: H (m)</div><div><div><div>③ 0 < B ≤ 1.25 1.25 < H ≤ 2.5</div><div>④ 1.25 < B ≤ 2.5 1.25 < H ≤ 2.5</div><div>⑤ 2.5 < B ≤ 3.75 1.25 ≤ H ≤ 2.5</div></div><div><div>① 0 < B ≤ 1.25 0 < H ≤ 1.25</div><div>② 1.25 < B ≤ 2.5 0 < H ≤ 1.25</div><div></div></div></div><div>内空幅: B (m)</div></div>			
	出典:H28積算基準 I-13-①-16より抜粋引用			

函 基 礎 工

[2] No. 11+ 7.76~No. 14+12.08

項 目	詳 細						数 量
(1) 函基礎工	ジオテキスタイル基礎工						
① 基礎延長	工区	路線	区 間	路線延長	基礎幅		
				m	=		
施工順17 74, 75	□1800	No. 11+ 7.76~EC4		54.02 m	W3.10	=	54.02
" 75	□1800	EC4 ~No. 14+6.34		5.04 m	W3.10	=	5.04
" 75	□1800	No. 14+6.34 ~No. 14+9.39		3.05 m	W3.10	=	3.05
施工順18 93	□1900	No. 14+9.39 ~No. 14+12.08		2.69 m	W3.20	=	2.69
				基礎延長計	=	64.80 m	管基礎延長 64.80 m
				W3.10	=	62.11	
				W3.20	=	2.69	
② ジオテキスタイル基礎工	□1800	3100 W×400 t			=	62.11 m	62.11 m
	□1900	3200 W×400 t			=	2.69 m	2.69 m
ｼﾞｵﾂｸﾞﾘｯﾌﾟ	□1800	62.11 m ×	10.00 m ² /m		=	621.1 m ²	621.1 m ²
	□1900	2.69 m ×	10.25 m ² /m		=	27.57 m ²	27.57 m ²
不織布	□1800	62.11 m ×	8.22 m ² /m		=	510.5 m ²	510.5 m ²
	□1900	2.69 m ×	8.45 m ² /m		=	22.73 m ²	22.73 m ²
③ 基礎コンクリート	均しCo	18-8-25 W/C≤65%					
1 m 当り	□1800	2.30 m ×	0.15 m		=	0.35 m ³	0.35 m ³ /m
	□1900	2.40 m ×	0.15 m		=	0.36 m ³	0.36 m ³ /m
	□1800	0.35 m ³ /m ×	62.11 m		=	21.43 m ³	
	□1900	0.36 m ³ /m ×	2.69 m		=	0.97 m ³	
				計	=	22.40	22.40 m ³
④ 基礎Co型枠	均しCo						
1 m 当り	2	×	0.15 m		=	0.30	0.30 m ² /m
	□1800	0.30 m ² /m ×	62.11 m		=	18.63 m ²	
	□1900	0.30 m ² /m ×	2.69 m		=	0.81 m ²	
				計	=	19.44	19.44 m ²

函 基 礎 工 3

項 目	詳	細	数 量																						
(1) 函基礎工	ジオテキスタイル基礎工 □1800×1500 基礎幅: 3.10 m 1m当り数量算出																								
1) 基礎諸元	ジオグリッド 必要強度 85kN/m以上 基礎幅 Bm = 3.10 m 基礎厚H= 0.40 m 横断方向ラップ幅 Wr1= 1.00 m 延長方向ラップ幅 Wr2= 0.30 m ジオグリッドの規格幅= 2.50 m 規格長 = 50.0 m																								
2) ジョグリッド																									
① 基礎周囲長 (断面周長)	A1= 2 (B m + H) + Wr1 =2(3.10 + 0.40) + 1.00 A1 = 8.00 m																								
② 延長方向 ラップ数量	A2=(A1 × Wr2)×1/(ジオグリッド規格幅－Wr2) =(8.00 × 0.30)×1/(2.50 － 0.30) A2 = 1.09 m2																								
③ 延長方向 1m当り数量	A3=(A1 × 1.0 +A2)×(1+材料Loss率10%) =(8.00 × 1.0 + 1.09)×(1+ 0.10) A3 = 10.00 m2 10.00 m2																								
3) 樹脂 アンカーピン	樹脂アンカーピン 4本/m = 4 本 4 本																								
4) 不織布	不織布 t=2cm																								
① 諸元	不織布の規格幅= 2.0 m 規格長 = 50.0 m ラップ幅 Wr= 0.10 m																								
② 基礎周囲長 (断面周長)	D1= 2 (B m + H) + Wr =2(3.10 + 0.40) + 0.10 D1 = 7.10 m																								
③ 延長方向 ラップ数量	D2=(A1 × Wr)×1/(不織布規格幅－Wr) =(7.10 × 0.10)×1/(2.0 － 0.10) A2 = 0.37 m2																								
④ 延長方向 1m当り数量	D=(A1 × 1.0 +D2)×(1+材料Loss率10%) =(7.10 × 1.0 + 0.37)×(1+ 0.10) D = 8.22 m2 8.22 m2																								
5) 中詰め材	RC-40 t= 0.40 m 材料Loss率20% A= B m × 1.0m = 3.10 × 1.0m A = 3.10 m2 3.10 m2 V= A × H × (1+材料Loss率20%) = 3.10 × 0.40 ×(1+ 0.20) V = 1.49 m3 1.49 m3																								
6) 1m当り数量	<table><tr><td rowspan="5">材 料</td><td>項 目</td><td>規 格</td><td>単位</td><td>数量 (1m当り)</td></tr><tr><td>ジオグリッド</td><td>必要強度 85kN/m以上</td><td>m2</td><td>10.00</td></tr><tr><td>樹脂アンカーピン</td><td></td><td>本</td><td>4</td></tr><tr><td>不織布</td><td>t=2mm</td><td>m2</td><td>8.22</td></tr><tr><td>中詰め材</td><td>RC-40 t=40cm</td><td>m3</td><td>1.49</td></tr></table>				材 料	項 目	規 格	単位	数量 (1m当り)	ジオグリッド	必要強度 85kN/m以上	m2	10.00	樹脂アンカーピン		本	4	不織布	t=2mm	m2	8.22	中詰め材	RC-40 t=40cm	m3	1.49
材 料	項 目	規 格	単位	数量 (1m当り)																					
	ジオグリッド	必要強度 85kN/m以上	m2	10.00																					
	樹脂アンカーピン		本	4																					
	不織布	t=2mm	m2	8.22																					
	中詰め材	RC-40 t=40cm	m3	1.49																					

函 基 礎 工 4

項 目	詳	細	数 量																						
(1) 函基礎工	ジオテキスタイル基礎工 □1900×1500 基礎幅: 3.20 m 1m当り数量算出																								
1) 基礎諸元	ジオグリッド 必要強度 85kN/m以上 基礎幅 Bm = 3.20 m 基礎厚H= 0.40 m 横断方向ラップ幅 Wr1= 1.00 m 延長方向ラップ幅 Wr2= 0.30 m ジオグリッドの規格幅= 2.50 m 規格長 = 50.0 m																								
2) ジョグリッド																									
① 基礎周囲長 (断面周長)	A1= 2 (B m + H) + Wr1 =2(3.20 + 0.40) + 1.00 A1 = 8.20 m																								
② 延長方向 ラップ数量	A2=(A1 × Wr2)×1/(ジオグリッド規格幅－Wr2) =(8.20 × 0.30)×1/(2.50 － 0.30) A2 = 1.12 m2																								
③ 延長方向 1m当り数量	A3=(A1 × 1.0 +A2)×(1+材料Loss率10%) =(8.20 × 1.0 + 1.12)×(1+ 0.10) A3 = 10.25 m2 10.25 m2																								
3) 樹脂 アンカーピン	樹脂アンカーピン 4本/m = 4 本 4 本																								
4) 不織布	不織布 t=2cm																								
① 諸元	不織布の規格幅= 2.0 m 規格長 = 50.0 m ラップ幅 Wr= 0.10 m																								
② 基礎周囲長 (断面周長)	D1= 2 (B m + H) + Wr =2(3.20 + 0.40) + 0.10 D1 = 7.30 m																								
③ 延長方向 ラップ数量	D2=(A1 × Wr)×1/(不織布規格幅－Wr) =(7.30 × 0.10)×1/(2.0 － 0.10) A2 = 0.38 m2																								
④ 延長方向 1m当り数量	D=(A1 × 1.0 +D2)×(1+材料Loss率10%) =(7.30 × 1.0 + 0.38)×(1+ 0.10) D = 8.45 m2 8.45 m2																								
5) 中詰め材	RC-40 t= 0.40 m 材料Loss率20% A= B m × 1.0m = 3.20 × 1.0m A = 3.20 m2 3.20 m2 V= A × H × (1+材料Loss率20%) = 3.20 × 0.40 ×(1+ 0.20) V = 1.54 m3 1.54 m3																								
6) 1m当り数量	<table><tr><td rowspan="5">材 料</td><td>項 目</td><td>規 格</td><td>単位</td><td>数量 (1m当り)</td></tr><tr><td>ジオグリッド</td><td>必要強度 85kN/m以上</td><td>m2</td><td>10.25</td></tr><tr><td>樹脂アンカーピン</td><td></td><td>本</td><td>4</td></tr><tr><td>不織布</td><td>t=2mm</td><td>m2</td><td>8.45</td></tr><tr><td>中詰め材</td><td>RC-40 t=40cm</td><td>m3</td><td>1.54</td></tr></table>				材 料	項 目	規 格	単位	数量 (1m当り)	ジオグリッド	必要強度 85kN/m以上	m2	10.25	樹脂アンカーピン		本	4	不織布	t=2mm	m2	8.45	中詰め材	RC-40 t=40cm	m3	1.54
材 料	項 目	規 格	単位	数量 (1m当り)																					
	ジオグリッド	必要強度 85kN/m以上	m2	10.25																					
	樹脂アンカーピン		本	4																					
	不織布	t=2mm	m2	8.45																					
	中詰め材	RC-40 t=40cm	m3	1.54																					

土 留 材 鋼 材 重 量 計 算 書

[illegible]

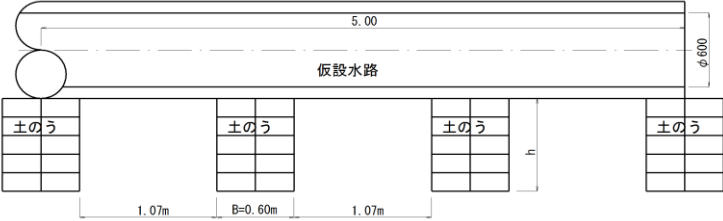
路面覆工数量計算書 2

No.	延長 (m)	鋼製覆工板 MD-3000×1000×200(補強型)	受 桁 (主 桁)					桁 受					摘 要
			形 状	単位重量 (t/m)	長さ (m)	本数 (本)	重量 (t)	形 状	単位重量 (t/m)	長さ (m)	本数 (本)	重量 (t)	
施工順17	54.02	5.00×54.02 = 270.10 m ²	H-350×350×12×19	0.1500	5.00	20	15.000	H-300×300×10×15	0.1000	54.02	2	10.804	
No. 11+ 7.76～EC4		270.1×0.208 = 56.180 t											
施工順17	5.04	5.00×5.04 = 25.20 m ²	H-350×350×12×19	0.1500	5.00	3	2.250	H-300×300×10×15	0.1000	5.04	2	1.008	
EC4 ～No. 14+6.34		25.2×0.208 = 5.240 t											
施工順17	3.05	5.00×3.05 = 15.25 m ²	H-350×350×12×19	0.1500	5.50	3	2.475	H-300×300×10×15	0.1000	3.05	2	0.610	
No. 14+6.34～No. 14+9.39		15.3×0.208 = 3.170 t											
施工順18	2.69	5.00×2.69 = 13.45 m ²	H-350×350×12×19	0.1500	5.70	2	1.710	H-300×300×10×15	0.1000	2.69	2	0.538	
No. 14+9.39～No. 14+12.08		13.5×0.208 = 2.800 t											
計	64.8	324.0 m ²					21.435					12.960	
		67.39 t											
重量計												34.395	桁材
												101.785	全

No	延長	項 目	数量	算 定 式	摘 要	
施工順17 No.11+ 7.76～EC4	54.02	基礎碎石 RC-40 t=15cm	32.41 m ² 4.86 m ³	= 0.30 × 54.02 × 2 = 0.30 × 54.02 × 0.15 × 2		
施工順17 EC4 ～No.14+6.34	5.04	基礎碎石 RC-40 t=15cm	3.02 m ² 0.45 m ³	= 0.30 × 5.04 × 2 = 0.30 × 5.04 × 0.15 × 2		
施工順17 No.14+6.34～No.14+9.39	3.05	基礎碎石 RC-40 t=15cm	1.83 m ² 0.27 m ³	= 0.30 × 3.05 × 2 = 0.30 × 3.05 × 0.15 × 2		合計
施工順18 No.14+9.39～No.14+12.08	2.69	基礎碎石 RC-40 t=15cm	1.61 m ² 0.24 m ³	= 0.30 × 2.69 × 2 = 0.30 × 2.69 × 0.15 × 2		38.88 m ² 5.832 m ³

仮設管路工 数 量

No. 6+6. 40～No. 14+12. 08間数量

項 目	詳 細	数 量
仮設管路工数量		
(1) 施工順17	No. 10+2. 42～No. 14+9. 39m	
1) 管材料	高密度ポリエチレン管(内面平滑) φ 600 = 91. 00	
	計 = 91. 00	91. 0 m
2) 管布設撤去工	高密度ポリエチレン管(内面平滑) φ 600 = 91. 00 m	
	計 = 91. 00	91. 0 m
3) 土のう工	土のう 小口並べ 0. 60 × 1. 50 = 0. 90 m2	
	1箇所 0. 60 m B × 0. 73 m h = 0. 44 m2	
	10m当り 仮管5m当り3箇所土のう 0. 44 m2 × 3 = 1. 31 m2	
	91. 00 m × 1. 31 m2 /10m = 11. 96 m2	
	計 = 12. 86	12. 9 m2
<div>仮設水路土のう配置</div> 		

項 目	詳 細	数 量
仮設管路工数量		
(2) 施工順18	No. 14+9.39～No. 14+12.08m	
1) 管材料	高密度ポリエチレン管(内面平滑) φ 600 = 3.50	
	計 = 3.50	3.5 m
2) 管布設撤去工	高密度ポリエチレン管(内面平滑) φ 600 = 3.50 m	
	計 = 3.50	3.5 m
3) 土のう工	土のう 小口並べ	
	0.60 × 1.50 = 0.90 m2	
	0.60 × 2.20 = 1.32 m2	
	0.60 × 1.80 = 1.08 m2	
	計 = 3.30	3.3 m2
4) ポンプ設置		
撤去工	水替ポンプ φ 200-11kw×3台 = 1.0	1.0 箇所
	ポンプ運転日数 常時	
	切替工 Box布設工 切替工	
	1 日 + 1 日 + 1 日 = 3.0	3.0 日

撤 去 工 数 量

No. 6+6.40～No. 14+12.08間数量

項 目	詳 細	数 量
既設雨水幹線撤去工数量		
(1) 撤去工	撤去平面図より	
1) 延長工	<div> <div> <div>施工順17</div> <div>74, 75 路線</div> </div> <div>= 63.50 m</div> </div> <div> <div>施工順18</div> <div>93 路線</div> </div> <div>= 2.68 m</div> <div> <div>計</div> <div>= 66.18 m</div> </div>	66.2 m
2) Co撤去量	<div>撤去断面図より</div> <div> <div> <div>74, 75 路線</div> <div>A= 1.823 m2 × 63.50 m</div> </div> <div>= 115.76 m3</div> </div> <div> <div>93 路線</div> <div>A= 1.823 m2 × 2.68 m</div> </div> <div>= 4.89 m3</div> <div> <div>計</div> <div>= 120.65 m3</div> </div>	120.6 m3
3) Co処分	<div>鉄筋コンクリート@2.5t/m3</div> <div> <div> <div>74, 75 路線</div> <div>V= 115.76 m3 × 2.5 t</div> </div> <div>= 289.40 t</div> </div> <div> <div>93 路線</div> <div>V= 4.89 m3 × 2.5 t</div> </div> <div>= 12.21 t</div> <div> <div>計</div> <div>= 301.62 t</div> </div>	301.6 t

工 期 算 定 及 び 損 料 日 数 の 算 定

[illegible]