

数量計算書

(1) No. 5+11. 75～No. 6+2. 00

函 路 土 工 数 量 1

[1] No. 5+11.75~No. 6+2.00

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		掘削延長 10.25 m		
	施工順19	65	□1700	No. 5+11.75～No. 5+15.75				3.40	=	4.00			
	〃	71	□1800	No. 5+15.75～No. 6+2.00				3.50	=	6.25			
								開削延長計	=	10.25 m			
								B3.40	=	4.00 m			
								B3.50	=	6.25 m			
(2)掘削工 掘削工BH	BH 0.28m3										102.9 m3		
	掘削深		掘削延長		掘削幅B								
	2.66	m ×		m ×	3.40	m	=	m3					
	2.78	m ×		m ×	3.40	m	=	m3					
	2.79	m ×		m ×	3.40	m	=	m3					
	2.90	m ×	4.00	m ×	3.40	m	=	39.44 m3					
	2.90	m ×	6.25	m ×	3.50	m	=	63.44 m3					
	平均Hは次頁別表にて算出												
								計	=	102.9			
	(3)埋戻し工 砂埋戻し 全量 控除 函渠 敷モルタル 基礎Co 基礎マツト 函渠 敷モルタル 基礎Co 基礎マツト	BH 0.28m3										48.2 m3	
埋戻し深		掘削延長		掘削幅B									
2.66		m ×		m ×	3.40	m	=	m3					
2.78		m ×		m ×	3.40	m	=	m3					
2.79		m ×		m ×	3.40	m	=	m3					
2.90		m ×	4.00	m ×	3.40	m	=	39.44 m3					
2.90		m ×	6.25	m ×	3.50	m	=	63.44 m3					
							計	=	102.9				
□1700 × 1500		2.00	m	B ×	4.00	m	L ×	1.80	m	h	=		-14.40 m3
		2.00	m	B ×	4.00	m	L ×	0.03	m	h	=		-0.24 m3
		2.20	m	B ×	4.00	m	L ×	0.15	m	h	=		-1.32 m3
		3.00	m	B ×	4.00	m	L ×	0.40	m	h	=		-4.80 m3
□1800 × 1500		2.10	m	B ×	6.25	m	L ×	1.80	m	h	=		-23.63 m3
		2.10	m	B ×	6.25	m	L ×	0.03	m	h	=		-0.39 m3
		2.30	m	B ×	6.25	m	L ×	0.15	m	h	=		-2.16 m3
		3.10	m	B ×	6.25	m	L ×	0.40	m	h	=		-7.75 m3
							計	=	48.2				
(4)残土処分工 土砂	掘削土砂										102.9 m3		
	102.88 m3												
							計	=	102.9	102.9 m3			

項 目	詳 細							数 量
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅3.40m]							
	路線 番号	測 点 上流No.	下流No.	区間延長 (m)	掘削深H(m) 上流 下流		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
	64							
		No. 0+0.69	No. 0+5.772	5.24	2.61	2.70	13.912	
			計	5.24			13.912	2.66
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅3.40m]							
	路線 番号	測 点 上流No.	下流No.	区間延長 (m)	掘削深H(m) 上流 下流		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
	64	No. 0+19.84	SP1	5.24	2.69	2.80	14.384	
	65	SP1	No. 1+13.76	8.98	2.80	2.81	25.189	
			計	14.22			39.573	2.78
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅3.40m]							
	路線 番号	測 点 上流No.	下流No.	区間延長 (m)	掘削深H(m) 上流 下流		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
	65	No. 1+13.76	No. 2	6.25	2.81	2.82	17.594	
		No. 2	EC1	0.55	2.82	2.82	1.551	
		EC1	No. 2+6.50	5.95	2.82	2.80	16.720	
		No. 2+6.50	No. 3	13.50	2.80	2.73	37.328	
		No. 3	No. 3+2.50	2.50	2.73	2.71	6.800	
		No. 3+2.50	No. 4	17.50	2.71	2.78	48.038	
		No. 4	No. 4+13.70	13.70	2.78	2.81	38.292	
		No. 4+13.70	No. 5	6.30	2.81	2.81	17.703	
		No. 5	No. 5+13.70	13.70	2.81	2.84	38.703	
		No. 5+13.70	No. 5+13.75	0.05	2.84	2.81	0.141	
		No. 5+13.75	No. 5+16.00	2.25	2.84	2.85	6.401	
			計	82.25			229.269	2.79
	平均掘削深の算定(床付) [掘削幅3.50m]							
	路線 番号	測 点 上流No.	下流No.	区間延長 (m)	掘削深H(m) 上流 下流		荷 重 (H×m)	荷重平均 H (m)
	71							
		No. 5+16.00	No. 6	4.00	2.85	2.92	11.540	
		No. 6	No. 6+4.00	4.00	2.92	2.92	11.680	
			計	8.00			23.220	2.90

函 布 設 工 1

[1] No. 5+11.75～No. 6+2.00

項 目	詳 細	数 量																																																	
(1) 函布設工	PCボックスカルバート □B1700×H1500 □B1800×H1500 布設工区分④																																																		
① 函布設延長	<table><tr><td>工区</td><td>路線</td><td>区 間</td><td>路線延長</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td>64</td><td></td><td></td><td>m</td><td>=</td><td></td></tr><tr><td></td><td>64, 65</td><td></td><td></td><td>m</td><td>=</td><td></td></tr><tr><td></td><td>65</td><td></td><td></td><td>m</td><td>=</td><td></td></tr><tr><td>施工順19</td><td>65</td><td>□1700 No. 5+11.75～No. 5+15.75</td><td>4.00</td><td>m</td><td>=</td><td>4.00</td></tr><tr><td>"</td><td>71</td><td>□1800 No. 5+15.75～No. 6+2.00</td><td>6.25</td><td>m</td><td>=</td><td>6.25</td></tr><tr><td></td><td></td><td>函布設延長計</td><td></td><td></td><td>=</td><td>10.25 m</td></tr></table>	工区	路線	区 間	路線延長					64			m	=			64, 65			m	=			65			m	=		施工順19	65	□1700 No. 5+11.75～No. 5+15.75	4.00	m	=	4.00	"	71	□1800 No. 5+15.75～No. 6+2.00	6.25	m	=	6.25			函布設延長計			=	10.25 m	函布設延長 10.25 m
工区	路線	区 間	路線延長																																																
	64			m	=																																														
	64, 65			m	=																																														
	65			m	=																																														
施工順19	65	□1700 No. 5+11.75～No. 5+15.75	4.00	m	=	4.00																																													
"	71	□1800 No. 5+15.75～No. 6+2.00	6.25	m	=	6.25																																													
		函布設延長計			=	10.25 m																																													
② 函材	<table><tr><td></td><td>形 状 寸 法</td><td></td><td></td></tr><tr><td>標準品</td><td>1700×1500×2000 (重量5.37kN)</td><td>=</td><td>2 個</td></tr><tr><td>横孔加工品</td><td>1700×1500×2000</td><td>=</td><td>個</td></tr><tr><td>短尺加工品</td><td>1700×1500×1600</td><td>=</td><td>個</td></tr><tr><td>斜切加工品</td><td>1700×1500×1382</td><td>=</td><td>個</td></tr><tr><td>"</td><td>1700×1500×1238</td><td>=</td><td>個</td></tr><tr><td>断面変化版</td><td>1700/1800×1500×250</td><td>=</td><td>1 個</td></tr><tr><td>標準品</td><td>1800×1500×2000</td><td>=</td><td>2 個</td></tr><tr><td>横孔加工品</td><td>1800×1500×2000</td><td>=</td><td>1 個</td></tr><tr><td></td><td>計</td><td>=</td><td>6 個</td></tr></table>		形 状 寸 法			標準品	1700×1500×2000 (重量5.37kN)	=	2 個	横孔加工品	1700×1500×2000	=	個	短尺加工品	1700×1500×1600	=	個	斜切加工品	1700×1500×1382	=	個	"	1700×1500×1238	=	個	断面変化版	1700/1800×1500×250	=	1 個	標準品	1800×1500×2000	=	2 個	横孔加工品	1800×1500×2000	=	1 個		計	=	6 個	2 個 個 個 個 個 1 個 2 個 1 個									
	形 状 寸 法																																																		
標準品	1700×1500×2000 (重量5.37kN)	=	2 個																																																
横孔加工品	1700×1500×2000	=	個																																																
短尺加工品	1700×1500×1600	=	個																																																
斜切加工品	1700×1500×1382	=	個																																																
"	1700×1500×1238	=	個																																																
断面変化版	1700/1800×1500×250	=	1 個																																																
標準品	1800×1500×2000	=	2 個																																																
横孔加工品	1800×1500×2000	=	1 個																																																
	計	=	6 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><p>ボックスカルバート内空幅・内空高区分</p><p>内空幅・内空高区分</p><p>出典: H28積算基準 I-13-①-16より抜粋引用</p></div>																																																		

函 基 礎 工

[1] No. 5+11.75～No. 6+2.00

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		
		64		m	W3.00	=	
		64, 65		m	W3.00	=	
		65		m	W3.00	=	
	施工順	19 65	□1700 No. 5+11.75～No. 5+15.75	4.00 m	W3.00	=	4.00
	"	71	□1800 No. 5+15.75～No. 6+2.00	6.25 m	W3.10	=	6.25
					基礎延長計	=	10.25 m
					W3.00	=	4.00
					W3.10	=	6.25
							管基礎延長 10.25 m
② ジオテキスタイル基礎工							
		□1700	3000 W×400 t		=	4.00 m	4.00 m
		□1800	3100 W×400 t		=	6.25 m	6.25 m
				次頁より			
ｼｵｸﾞﾘｯﾄﾞ		□1700	4.00 m ×	9.75 m2/m	=	39.0 m2	39.0 m ²
		□1800	6.25 m ×	10.00 m2/m	=	62.50 m2	62.50 m ²
不織布		□1700	4.00 m ×	7.99 m2/m	=	32.0 m2	32.0 m ²
		□1800	6.25 m ×	8.22 m2/m	=	51.38 m2	51.38 m ²
③ 基礎コンクリート	均しCo	18-8-25	W/C≤65%				
1 m 当り		□1700	2.20 m ×	0.15 m	=	0.33 m3	0.33 m ³ /m
		□1800	2.30 m ×	0.15 m	=	0.35 m3	0.35 m ³ /m
		□1700	0.33 m ³ /m ×	4.00 m	=	1.32 m3	
		□1800	0.35 m ³ /m ×	6.25 m	=	2.16 m3	
					計	=	3.48 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
		□1700	0.30 m ² /m ×	4.00 m	=	1.20 m2	
		□1800	0.30 m ² /m ×	6.25 m	=	1.88 m2	
					計	=	3.08 m ²

函 基 礎 工 1

項 目	詳 細	数 量																						
(1)函基礎工	ジオテキスタイル基礎工 □1700×1500 基礎幅: 3.00 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 = 3.00 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)ジオグリッド																								
①基礎周囲長 (断面周長)	A1= 2 (B m + H) + Wr1 =2(3.00 + 0.40) + 1.00 A1 = 7.80 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) =(7.80 × 0.30)×1/(2.50 － 0.30) A2 = 1.06 m2																							
③延長方向 1m当り数量	A3=(A1 × 1.0 +A2)×(1+材料Loss率10%) =(7.80 × 1.0 + 1.06)×(1+ 0.10) A3 = 9.75 m2	9.75 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(3.00 + 0.40) + 0.10 D1 = 6.90 m																							
③延長方向 ラップ数量	D2=(A1 × Wr)×1/(不織布規格幅－Wr) =(6.90 × 0.10)×1/(2.0 － 0.10) A2 = 0.36 m2																							
④延長方向 1m当り数量	D=(A1 × 1.0 +D2)×(1+材料Loss率10%) =(6.90 × 1.0 + 0.36)×(1+ 0.10) D = 7.99 m2	7.99 m2																						
5)中詰め材	RC-40 t= 0.40 m 材料Loss率20%																							
	A= B m × 1.0m = 3.00 × 1.0m A = 3.00 m2	3.00 m2																						
	V= A × H × (1+材料Loss率20%) = 3.00 × 0.40 ×(1+ 0.20) V = 1.44 m3	1.44 m3																						
6)1m当り数量	<table><tr><td></td><td>項 目</td><td>規 格</td><td>単位</td><td>数量(1m当り)</td></tr><tr><td rowspan="4">材 料</td><td>ジオグリッド</td><td>必要強度 85kN/m以上</td><td>m2</td><td>9.75</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>7.99</td></tr><tr><td>中詰め材</td><td>RC-40 t=40cm</td><td>m3</td><td>1.44</td></tr></table>		項 目	規 格	単位	数量(1m当り)	材 料	ジオグリッド	必要強度 85kN/m以上	m2	9.75	樹脂アンカーピン		本	4	不織布	t=2mm	m2	7.99	中詰め材	RC-40 t=40cm	m3	1.44	
	項 目	規 格	単位	数量(1m当り)																				
材 料	ジオグリッド	必要強度 85kN/m以上	m2	9.75																				
	樹脂アンカーピン		本	4																				
	不織布	t=2mm	m2	7.99																				
	中詰め材	RC-40 t=40cm	m3	1.44																				

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																					

土 留 材 鋼 材 重 量 計 算 書

[illegible]

路面覆工数量計算書 1

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19 No. 5+11.75～No. 6+2.00	10.25	4.00×10.25 = 41.00 m ²	H-350×350×12×19	0.1500	4.40	5	3.300	H-300×300×10×15	0.1000	10.25	2	2.050	
		41.0×0.180 = 8.530 t											
計	10.25	41.0 m ² 8.53 t					3.300					2.050	
												5.350 重量計 13.880	桁材 全

No	延長	項 目	数量	算 定 式	摘 要	
施工順19 No.5+11.75～No.6+2.00	10.25	基礎碎石	6.15 m2	= 0.30 × 10.25 × 2		合計 6.15 m2 0.92 m3
		RC-40 t=15cm	0.92 m3	= 0.30 × 10.25 × 0.15 × 2		

仮設管路工 数 量	
No. 0～No. 6+6. 40間数量	

項 目	詳 細	数 量
-----	-----	-----

仮設管路工数量					
(1) 施工順19		No. 5+13.7～No. 6+6.40m			
1) 管材料	高密度ポリエチレン管(内面平滑) φ 600	=	10.00		
		計	=	10.00	10.0 m
2) 管布設撤去工	高密度ポリエチレン管(内面平滑) φ 600	=	10.00 m		
		計	=	10.00	10.0 m
3) 土のう工	土のう 小口並べ				
	0.60 × 1.50	=	0.90 m2		
	0.60 × 2.10	=	1.26 m2		
		計	=	2.16	2.2 m2
4) ポンプ設置	水替ポンプ φ 200-11kw×3台	=	1.0		1.0 箇所
撤去工	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. 0～No. 6+6.40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	施工順19 71 路線 = 7.90 m	
	計 = 7.90 m	7.9 m
2) Co撤去量	撤去断面図より	
	71 路線 A= 1.823 m2 × 7.90 m = 14.40 m3	
	路線 A= 1.823 m2 × m = m3	
	計 = 14.40 m3	14.4 m3
3) Co処分	鉄筋コンクリート@2.5t/m3	
	71 路線 V= 14.40 m3 × 2.5 t = 36.00 t	
	路線 V= m3 × 2.5 t = t	
	計 = 36.00 t	36.0 t

①工区 NO.0～NO.0+5.77、NO.0+19.84～NO.0.6+4.00				工期算定及び損料日数の算定										
賃料：山留支保工、覆工板				施工順10 NO.1+13.76～NO.5+13.75 施工順19 NO.5+13.75～NO.6+6.40										
種別	細別	規格	1日当り基準施工程量	全数量	1スパン数量	日	×1.9	日数	日数計	日合計	工程及び日数算定			
											・施工延長 L = 10.25 m ・施工延長L / 転用回数 = 10.250 m/回 ・1スパン転用延長 = 0.00 m/回 ・転用回数 = 1.0 回			
1. 覆工板工設置工	設置工	覆工板	73.00 m ³ /日	41.0	41.00	0.56	1.1	(2.8)	3	3	<div>覆工板工03</div>			
		受桁材	6.10 t / 日	5.35	5.35	0.88	1.7							
2. 土留工設置工	鋼矢板	4.50 m	35.00 枚/日	20	20.00	0.57	1.1	(2.8)	3	3	<div>土留工24</div>			
		5.00 m	35.00 枚/日	31	31.00	0.89	1.7							
		6.50 m	29.00 枚/日											
		7.00 m	24.00 枚/日											
	コンクリート削孔工	φ150	16.00 孔/日											
3. 支保工設置工	鋼製	鋼製	6.10 t / 日	3.21	3.21	0.53	1.0	(3.0)	3	3	<div>掘削・支保工46</div>			
4. 掘削工	機械	0.28 BH	67.00 m ³ /日											
		0.45 BH	99.00 m ³ /日	103	103.00	1.04	2.0							
5. 函布設工	機械	Box ④区分	4.00 m / 日	10.3	10.30	2.58	4.9				<div>基礎・函布設工713</div>			
		U型 ③区分	26.00 m / 日											
		U型 ④区分	26.00 m / 日											
6. 函基礎工	ジヤコニヤ	183.04 m ² /日		102	102.00	0.56	1.1	(6.6)	7	7	<div>埋戻し・支保工1416</div>			
	不織布	248.53 m ² /日		83	83.00	0.33	0.6							
	砕石基礎	155.00 m ² /日												
7. 埋戻し工	機械	機械	33.00 m ³ /日	48	48.00	1.45	2.8	(3.4)	3	3	<div>覆工板損料18 × 1.0 - ((3 + 2) / 2) = 16 + 9 = 25 日</div>			
8. 支保工撤去工	鋼製	鋼製	10.20 t / 日	3.21	3.21	0.31	0.6							
9. 土留工撤去工											<div>山留支保工損料16 - 2 - ((3 + 3) / 2) = 11 + 9 = 20 日</div>			
	鋼矢板	4.50 m	58.00 枚/日											
		5.00 m	58.00 枚/日											
		6.50 m	48.00 枚/日											
		6.50 m	48.00 枚/日											
		φ150	63.85 枚/日											
10. 覆工板工	撤去工	覆工板	163.00 m ³ /日	41.00	41.00	0.25	0.5	(1.5)	2	2				
		受桁材	10.10 t / 日	5.35	5.35	0.53	1.0							
11. 計				[1～10]の日数の計		9.70	18.6		19	19	19			
12. 水替え日数				{(3,4)/2+(5～6)+(7,8)/2}										
13. 損料実日数				{[11]-(打込,引抜)/2}										
14. 鋼材の搬入・搬出準備等				0日計上										
15. 損料日数				{[11]-(打込,引抜)/2} + 9日										