

鋪装工

[illegible][illegible]

舗装工断面数量計算書							
舗装		NO. 1					
測点名称	区間距離	車道舗装 下層路盤					
		幅	平均幅	面積			備考
NO.0							
NO.0 + 10.0	10.000						
NO.1	10.000						
NO.1 + 12.0	12.000						
BC.1	6.333	6.05	6.00	38.0			
SP.1	13.802	6.05	6.05	83.5			
NO.3	7.865	6.05	6.05	47.6			
EC.1	5.936	5.85	5.95	35.3			
NO.3 + 15.0	9.064	6.24	6.05	54.8			
NO.4	5.000	6.32	6.28	31.4			
BC.2	15.979	5.60	5.96	95.2			
NO.5	4.021	5.60	5.60	22.5			
SP.2	9.523	5.60	5.60	53.3			
NO.6	10.477	5.60	5.60	58.7			
EC.2	3.066	5.60	5.60	17.2			
NO.6 + 12.0	8.934	7.12	6.36	56.8			
NO.7	8.000	5.47	6.30	50.4			
BC.3	9.169	5.30	5.39	49.4			
NO.8	10.831	5.15	5.23	56.6			
SP.3	8.613	5.15	5.15	44.4			
NO.9	11.387	5.15	5.15	58.6			
EC.3	8.057	5.15	5.15	41.5			
NO.10	11.943	4.95	5.05	60.3			
BC.4	5.422	5.10	5.03	27.3			
NO.11	14.578	5.15	5.13	74.8			
NO.12	20.000						
SP.4	8.117						
NO.13	11.883						
NO.14	20.000						
EC.4	10.812						
NO.15	9.188						
NO.16	20.000						
NO.17	20.000						
NO.17 + 9.0	9.000						
NO.18	11.000						
NO.19	20.000						
BC.5	9.717						
NO.20	10.283						
SP.5	19.741						
NO.21 + 10.0	10.259						
NO.22	10.000						
EC.5	9.765						
NO.23	10.235						
NO.24	20.000						
NO.25	20.000						
BC.6	19.905						
NO.27	20.095						
小計	540.00						

舗装工断面数量計算書

舗装

NO. 2

測点名称	区間距離	車道舗装 下層路盤					備考
		幅	平均幅	面積			
SP.6	4.672						
NO.28	15.328						
EC.6	9.439						
NO.29	10.561						
NO.30	20.000						
NO.31	20.000						
NO.31 + 6.0	6.000						
NO.32	14.000						
NO.32 + 11.0	11.000						
NO.33	9.000						
BC.7	13.401						
NO.34	6.599						
SP.7	10.558						
NO.35	9.442						
EC.7	7.715						
NO.35 + 14.0	6.285						
NO.36	6.000						
NO.37	20.000						
NO.38	20.000						
NO.39	20.000						
NO.40	20.000						
NO.41	20.000						
NO.42	20.000						
BC.8	9.723						
NO.43	10.277						
SP.8	8.009						
NO.44	11.991						
EC.8	6.295						
NO.45	13.705						
NO.45 + 6.0	6.000						
BC.9	8.678						
NO.46	5.322						
SP.9	12.341						
NO.47	7.659						
EC.9	10.004						
NO.48	9.996						
取付道路舗装			A=	11.6			
合計	960.000			1069.2			

舗装工断面数量計算書

舗装

NO. 1


測点名称	区間距離	耐水処理舗装 路盤			備考
		幅	平均幅	面積	
NO.0					
NO.0 + 10.0	10.000				
NO.1	10.000				
NO.1 + 12.0	12.000				
BC.1	6.333				
SP.1	13.802				
NO.3	7.865				
EC.1	5.936				
NO.3 + 15.0	9.064				
NO.4	5.000				
BC.2	15.979	1.25	0.63	10.1	
NO.5	4.021	1.49	1.37	5.5	
SP.2	9.523	1.93	1.71	16.3	
NO.6	10.477	1.86	1.90	19.9	
EC.2	3.066	1.79	1.83	5.6	
NO.6 + 12.0	8.934		0.90	8.0	
NO.7	8.000	0.99	0.50	4.0	
BC.3	9.169	2.35	1.67	15.3	
NO.8	10.831	2.70	2.53	27.4	
SP.3	8.613	2.55	2.63	22.7	
NO.9	11.387	1.70	2.13	24.3	
EC.3	8.057	1.26	1.48	11.9	
NO.10	11.943	1.00	1.13	13.5	
BC.4	5.422	1.09	1.05	5.7	
NO.11	14.578	2.58	1.84	26.8	
NO.12	20.000				
SP.4	8.117				
NO.13	11.883				
NO.14	20.000				
EC.4	10.812				
NO.15	9.188				
NO.16	20.000				
NO.17	20.000				
NO.17 + 9.0	9.000				
NO.18	11.000				
NO.19	20.000				
BC.5	9.717				
NO.20	10.283				
SP.5	19.741				
NO.21 + 10.0	10.259				
NO.22	10.000				
EC.5	9.765				
NO.23	10.235				
NO.24	20.000				
NO.25	20.000				
BC.6	19.905				
NO.27	20.095				
小計	540.00				

[illegible][illegible]

防護柵工

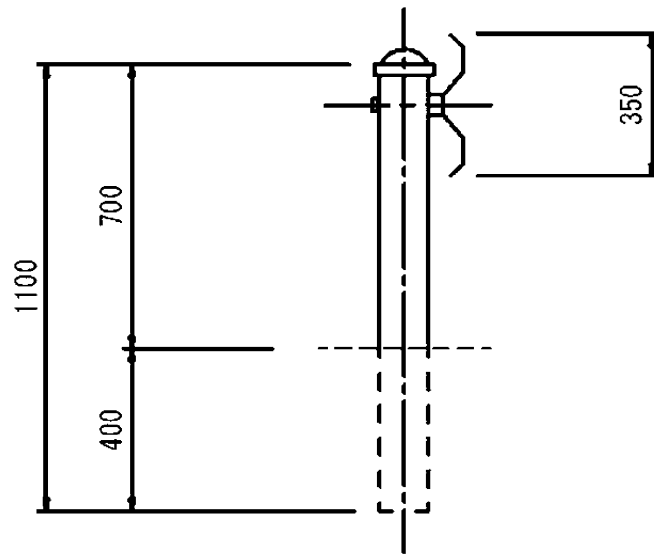
防護柵工数量集計表

[illegible]

プレキャストガードレール基礎			延 長 調 書		
左 側			右 側		
測 点	延 長	備 考	測 点	延 長	備 考
NO.0  NO.1 +13.5					
NO.1 +13.5 ~ NO.1 +16.0	2.5	1号(碎石基盤)			
NO.3 +11.4 ~ NO.4	8.6	2号(碎石基盤)			
NO.4 ~ NO.6 +10.0	47.8	2号			
合 計					
プレキャストガードレール基礎					
1号(碎石基盤)	2.5	m			
2号(碎石基盤)	8.6	m			
2号	47.8	m			

ガードレール数量計算書

Gr-C-2B

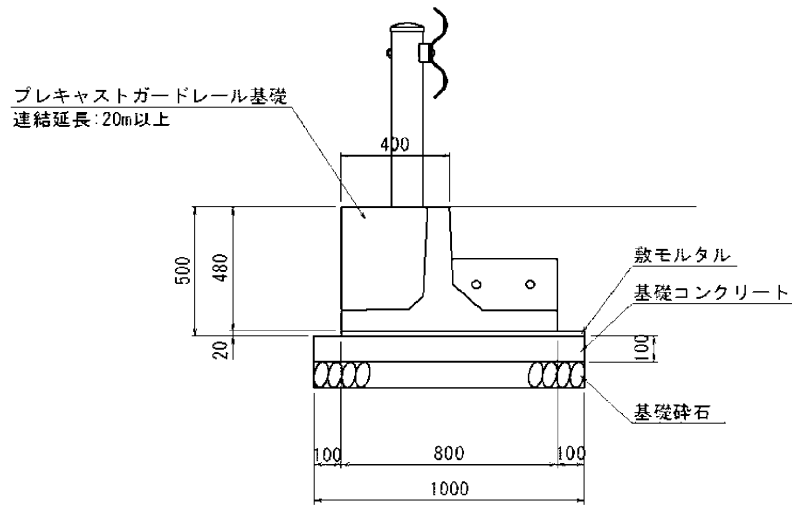


延長 $L=10.00\text{m}$

[illegible]

プレキャストガードレール基礎数量計算書

1号プレキャストガードレール基礎(砕石基盤)

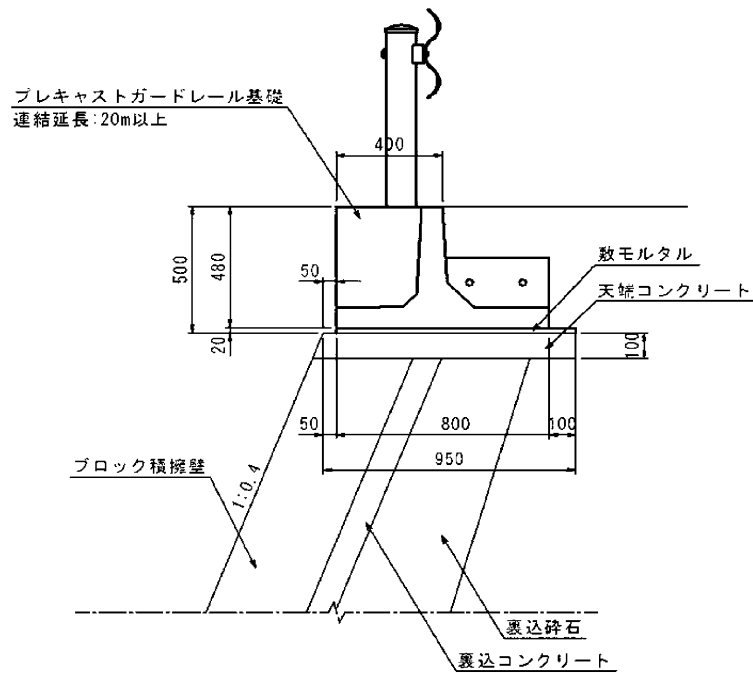


延長 N=1式
L=2.50m

[illegible]

プレキャストガードレール基礎数量計算書

2号プレキャストガードレール基礎

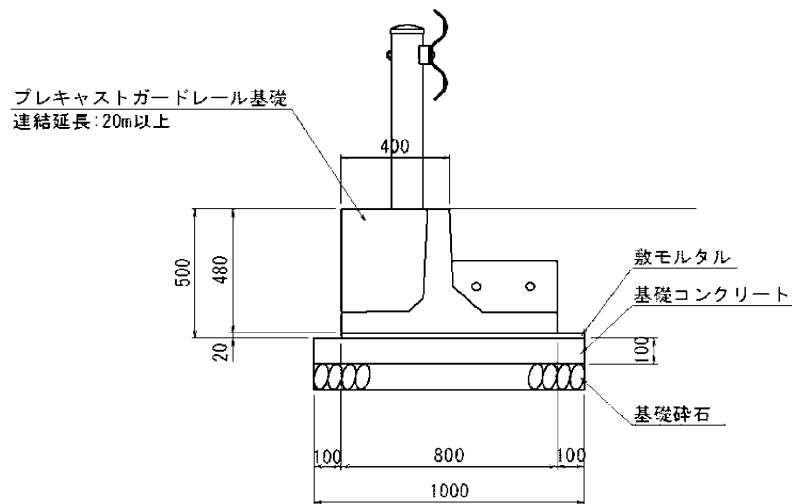


延長 $N=1$ 式
 $L=47.80m$

[illegible]

プレキャストガードレール基礎数量計算書

2号プレキャストガードレール基礎(砕石基盤)



延長 N=1式
L=8.60m

[illegible]

道路付属施設工

[illegible]

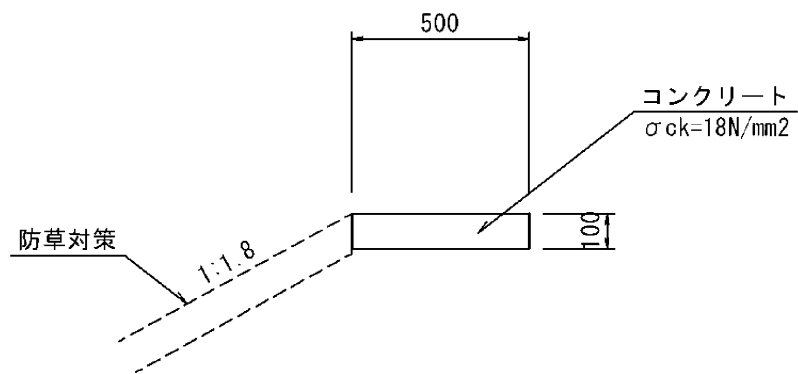
[illegible]

[illegible]

[illegible]

1号路肩コンクリート 数量計算書

1号

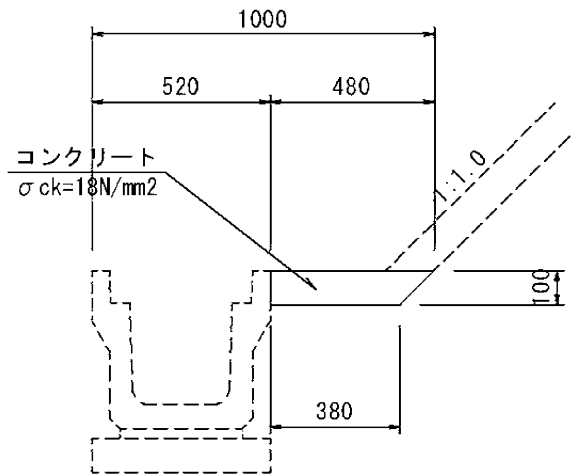


延長 L=10.00m

[illegible]

1号張コンクリート数量計算書

1号

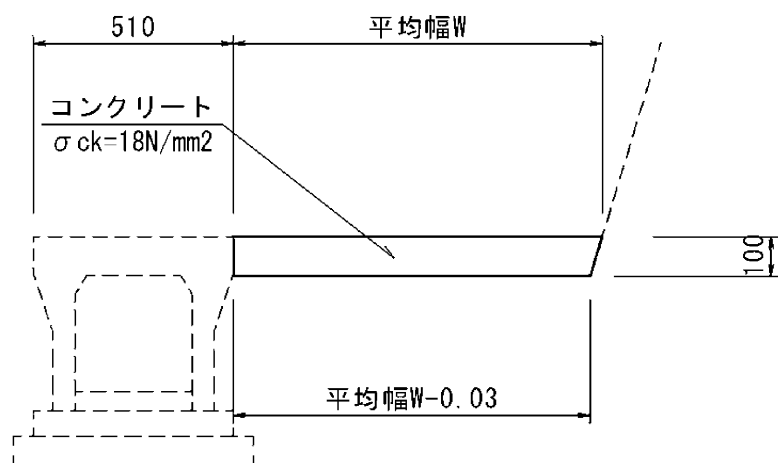


延長 L=10.00m

[illegible]

2号張コンクリート数量計算書

2号 (NO.47+7.6~NO.48+5.0(左))



平均幅W = 0.52 m

延長 L=10.00m

[illegible]

2号 (NO.17+0.1~NO.18+2.7(左))

[illegible]

輕量盛土工

総 括 数 量 表			NO. 1
種 別	算 式	単 位	数 量
壁 面 工 簡易壁面	・ ニューライトウォール 2	m ²	104.800
ガードレール基礎工 ガードレール基礎	・ ガードレール基礎ブロック (Gベース : 400×1500)	m	38.000
上部調整Co	・ コンクリート (18-8-25)	m ³	11.936
	・ 型 枠	m ²	14.920
敷モルタル	・ モルタル (1:3)	m ³	0.950
目 地 材	・ 目 地 材 (t=20mm , B=250mm)	m ²	9.500
発泡スチロール	・ 発泡スチロール (t=20mm)	m ³	0.149
基 礎 工 基礎コンクリート	・ コンクリート (18-8-25)	m ³	8.766
	・ 型 枠	m ²	29.220
E P S 敷設工 盛土材	・ D - 2 0	m ³	37.750
	・ D X - 2 4	m ³	26.400
	・ D X - 2 4 H	m ³	10.500
	・ D X - 2 9	m ³	107.225
	・ D X - 2 9 (仮固定)	m ³	20.675
副 資 材	・ 緊結金具	個	466
床版工 上部床版	・ コンクリート (24-12-25)	m ³	18.671
	・ 型 枠	m ²	12.917
	・ 溶接金網 (φ 6-150×150)	m ²	124.470
中間床版	・ コンクリート (18-8-25)	m ³	7.116
	・ 型 枠	m ²	3.459
	・ 溶接金網 (φ 6-150×150)	m ²	47.440
張コンクリート工 張コンクリート	・ コンクリート (18-8-25)	m ³	7.159
	・ 型 枠	m ²	28.515

NO. 1			
種 別	算 式	単 位	数 量
壁 面 工 簡易壁面	・ ニューライトウォール2 ※（簡易壁面材正面展開図より）	m ²	104.800
ガードレール基礎工 ガードレール基礎	・ ガードレール基礎ブロック（Gベース：400×1500）	m	38.000
上部調整Co	面 積 A = 7.46 m ² 敷設幅 B = 1.600 m ※（EPS正面展開図より）		
	・ コンクリート（18-8-25） V = A × B = 7.460 × 1.600	m ³	11.936
	・ 型 枠 S = A × 2 = 7.46 × 2	m ²	14.920
敷モルタル	敷設幅 B = 1.250 m 敷設厚 t = 0.020 m 延 長 L = 38.000 m		
	・ モルタル（1:3） V = B × t × L = 1.250 × 0.020 × 38.000	m ³	0.950
目 地 材	敷設幅 B = 0.250 m 延 長 L = 38.000 m		
	・ 目 地 材（t=20mm，B=250mm） S = B × L = 0.250 × 38.000	m ²	9.500
発泡スチロール	面 積 A2 = 7.46 m ² ※上部調整Co面積 敷設厚 t = 0.020 m		
	・ 発泡スチロール（t=20mm） V = A × t = 7.460 × 0.020	m ³	0.149
基 礎 工 基礎コンクリート	面 積 A = 14.61 m ² 基礎幅 B = 0.600 m ※（簡易壁面材正面展開図より）		
	・ コンクリート（18-8-25） V = A × B = 14.61 × 0.600	m ³	8.766
	・ 型 枠 S = A × 2 = 14.61 × 2	m ²	29.220

種 別	算 式	単 位	数 量
E P S敷設工 盛土材 (D-20)	・ D - 2 0 $\Sigma V = 26.000 (=A) + \text{----} (=B) + \text{----} (=C)$ $+ \text{----} (=D) + \text{----} (=E) + \text{----} (=F)$ $+ 1.500 (=G) + \text{----} (=H) + 9.000 (=I)$ $+ \text{----} (=J) + 1.250 (=K)$	m ³	37.750

記 号		A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K
単位体積		1. 000	0. 875	0. 750	0. 625	0. 500	0. 375	0. 250	0. 125	0. 750	0. 500	0. 250
個数合計		26. 000	-----	-----	-----	-----	-----	6. 000	-----	12. 000	-----	5. 000
体積合計	37. 750	26. 000	-----	-----	-----	-----	-----	1. 500	-----	9. 000	-----	1. 250

[illegible]

※ (E P S 配列図より)

種 別	算 式	単 位	数 量
盛土材 (DX-24)	$\begin{aligned} \Sigma V1 &= 11.000 (=5A) + \text{----} (=5B) + \text{----} (=5C) \\ (t=500) &+ 0.625 (=5D) + \text{----} (=5E) + \text{----} (=5F) \\ &+ 1.000 (=5G) + \text{----} (=5H) + \text{----} (=5I) \\ &+ \text{----} (=5J) + 2.750 (=5K) = 15.375 \text{ m}^3 \end{aligned}$		

記 号		5A	5B	5C	5D	5E	5F	5G	5H	5I	5J	5K
単位体積		1.000	0.875	0.750	0.625	0.500	0.375	0.250	0.125	0.750	0.500	0.250
個数合計		11.000	----	----	1.000	----	----	4.000	----	----	----	11.000
体積合計	15.375	11.000	----	----	0.625	----	----	1.000	----	----	----	2.750

1 段目	----											
2 段目	4.250	3						2				3
3 段目	2.500	2										2
4 段目	3.000	2						2				2
5 段目	2.500	2										2
6 段目	3.125	2			1							2
7 段目	----											
8 段目	----											
9 段目	----											
10 段目	----											

※ (E P S 配列図より)

$$\begin{aligned} \Sigma V2 &= 7.000 (=3.5A) + \text{----} (=3.5B) + \text{----} (=3.5C) \\ (t=350) &+ \text{----} (=3.5D) + \text{----} (=3.5E) + \text{----} (=3.5F) \\ &+ 1.050 (=3.5G) + \text{----} (=3.5H) + 2.100 (=3.5I) \\ &+ \text{----} (=3.5J) + 0.875 (=3.5K) = 11.025 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

記 号		3.5A	3.5B	3.5C	3.5D	3.5E	3.5F	3.5G	3.5H	3.5I	3.5J	3.5K
単位体積		0.700	0.613	0.525	0.438	0.350	0.263	0.175	0.088	0.525	0.350	0.175
個数合計		10.000	----	----	----	----	----	6.000	----	4.000	----	5.000
体積合計	11.025	7.000	----	----	----	----	----	1.050	----	2.100	----	0.875

1 段目	----											
2 段目	----											
3 段目	----											
4 段目	----											
5 段目	----											
6 段目	11.025	10						6		4		5
7 段目	----											
8 段目	----											
9 段目	----											
10 段目	----											

※ (E P S 配列図より)

• DX-24

$$\begin{aligned} \Sigma V &= \Sigma V1 + \Sigma V2 \\ &= 15.375 + 11.025 \end{aligned}$$

m³

26.400

種 別	算 式	単 位	数 量
盛土材 (DX-29)	$\begin{aligned} \Sigma V1 &= 67.000 (=5A) + \text{----} (=5B) + \text{----} (=5C) \\ (t=500) &+ 0.625 (=5D) + 0.500 (=5E) + 0.375 (=5F) \\ &+ 3.000 (=5G) + \text{----} (=5H) + 14.250 (=5I) \\ &+ \text{----} (=5J) + 3.750 (=5K) = 89.500 \text{ m}^3 \end{aligned}$		

記 号		5A	5B	5C	5D	5E	5F	5G	5H	5I	5J	5K
単位体積		1.000	0.875	0.750	0.625	0.500	0.375	0.250	0.125	0.750	0.500	0.250
個数合計		67.000	----	----	1.000	1.000	1.000	12.000	----	19.000	----	15.000
体積合計	89.500	67.000	----	----	0.625	0.500	0.375	3.000	----	14.250	----	3.750

1 段目	----											
2 段目	----											
3 段目	----											
4 段目	----											
5 段目	----											
6 段目	1.375						1	1		1		
7 段目	37.750	29								10		5
8 段目	42.875	33			1	1		11		5		9
9 段目	7.500	5								3		1
10 段目	----											

※ (E P S 配列図より)

$$\begin{aligned} \Sigma V2 &= 4.800 (=4A) + \text{----} (=4B) + \text{----} (=4C) \\ (t=400) &+ \text{----} (=4D) + \text{----} (=4E) + \text{----} (=4F) \\ &+ \text{----} (=4G) + \text{----} (=4H) + 0.600 (=4I) \\ &+ \text{----} (=4J) + 0.200 (=4K) = 5.600 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

記 号		4A	4B	4C	4D	4E	4F	4G	4H	4I	4J	4K
単位体積		0.800	0.700	0.600	0.500	0.400	0.300	0.200	0.100	0.600	0.400	0.200
個数合計		6.000	----	----	----	----	----	----	----	1.000	----	1.000
体積合計	5.600	4.800	----	----	----	----	----	----	----	0.600	----	0.200

1 段目	----											
2 段目	----											
3 段目	----											
4 段目	----											
5 段目	----											
6 段目	----											
7 段目	----											
8 段目	----											
9 段目	5.600	6								1		1
10 段目	----											

※ (E P S 配列図より)

種 別	算 式	単 位	数 量
	$\begin{aligned} \Sigma V3 &= \text{-----} (=3.5A) + \text{-----} (=3.5B) + \text{-----} (=3.5C) \\ (t=350) &+ \text{-----} (=3.5D) + \text{-----} (=3.5E) + \text{-----} (=3.5F) \\ &+ \text{-----} (=3.5G) + \text{-----} (=3.5H) + \text{-----} (=3.5I) \\ &+ \text{-----} (=3.5J) + \text{-----} (=3.5K) = 0.000 \text{ m}^3 \end{aligned}$		

記 号		3.5A	3.5B	3.5C	3.5D	3.5E	3.5F	3.5G	3.5H	3.5I	3.5J	3.5K
単位体積		0.700	0.613	0.525	0.438	0.350	0.263	0.175	0.088	0.525	0.350	0.175
個数合計		-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
体積合計	0.000	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

1 段目	-----											
2 段目	-----											
3 段目	-----											
4 段目	-----											
5 段目	-----											
6 段目	-----											
7 段目	-----											
8 段目	-----											
9 段目	-----											
10 段目	-----											

※ (E P S 配列図より)

$$\begin{aligned} \Sigma V4 &= 4.200 (=3A) + \text{-----} (=3B) + 0.450 (=3C) \\ (t=300) &+ 0.375 (=3D) + \text{-----} (=3E) + \text{-----} (=3F) \\ &+ \text{-----} (=3G) + \text{-----} (=3H) + 1.350 (=3I) \\ &+ \text{-----} (=3J) + \text{-----} (=3K) = 6.375 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

記 号		3A	3B	3C	3D	3E	3F	3G	3H	3I	3J	3K
単位体積		0.600	0.525	0.450	0.375	0.300	0.225	0.150	0.075	0.450	0.300	0.150
個数合計		7.000	-----	1.000	1.000	-----	-----	-----	-----	3.000	-----	-----
体積合計	6.375	4.200	-----	0.450	0.375	-----	-----	-----	-----	1.350	-----	-----

1 段目	-----											
2 段目	-----											
3 段目	-----											
4 段目	-----											
5 段目	-----											
6 段目	-----											
7 段目	-----											
8 段目	-----											
9 段目	6.375	7		1	1					3		
10 段目	-----											

※ (E P S 配列図より)

種 別	算 式	単 位	数 量
	$\begin{aligned} \Sigma V5 &= 3.200 (=2A) + \text{----} (=2B) + \text{----} (=2C) \\ (t=200) &+ \text{----} (=2D) + \text{----} (=2E) + \text{----} (=2F) \\ &+ \text{----} (=2G) + \text{----} (=2H) + 0.600 (=2I) \\ &+ \text{----} (=2J) + 0.200 (=2K) = 4.000 \text{ m}^3 \end{aligned}$		

記 号		2A	2B	2C	2D	2E	2F	2G	2H	2I	2J	2K
単位体積		0.400	0.350	0.300	0.250	0.200	0.150	0.100	0.050	0.300	0.200	0.100
個数合計		8.000	----	----	----	----	----	----	----	2.000	----	2.000
体積合計	4.000	3.200	----	----	----	----	----	----	----	0.600	----	0.200

1 段目	----											
2 段目	----											
3 段目	----											
4 段目	----											
5 段目	----											
6 段目	----											
7 段目	----											
8 段目	----											
9 段目	4.000	8								2		2
10 段目	----											

※ (E P S 配列図より)

$$\begin{aligned} \Sigma V6 &= 1.400 (=1A) + \text{----} (=1B) + \text{----} (=1C) \\ (t=100) &+ \text{----} (=1D) + \text{----} (=1E) + \text{----} (=1F) \\ &+ \text{----} (=1G) + \text{----} (=1H) + 0.150 (=1I) \\ &+ \text{----} (=1J) + 0.200 (=1K) = 1.750 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

記 号		1A	1B	1C	1D	1E	1F	1G	1H	1I	1J	1K
単位体積		0.200	0.175	0.150	0.125	0.100	0.075	0.050	0.025	0.150	0.100	0.050
個数合計		7.000	----	----	----	----	----	----	----	1.000	----	4.000
体積合計	1.750	1.400	----	----	----	----	----	----	----	0.150	----	0.200

1 段目	----											
2 段目	----											
3 段目	----											
4 段目	----											
5 段目	----											
6 段目	----											
7 段目	----											
8 段目	----											
9 段目	1.050	4								1		2
10 段目	0.700	3										2

※ (E P S 配列図より)

• D X - 2 9

$$\begin{aligned} \Sigma V &= \Sigma V1 + \Sigma V2 + \Sigma V3 + \Sigma V4 + \Sigma V5 + \Sigma V6 \\ &= 89.500 + 5.600 + 0.000 \\ &\quad + 6.375 + 4.000 + 1.750 \end{aligned}$$

m³

107.225

種 別	算 式	単 位	数 量
盛土材(仮固定)	・ D X - 2 9 (仮固定) $\Sigma V =$ $ \begin{array}{rclcl} & 6.000 (=5A) & + & 0.375 (=5F) & + & 3.000 (=5I) \\ & + & 1.600 (=4A) & + & 6.300 (=3.5A) & + & 1.800 (=3A) \\ & + & 1.600 (=2A) & + & 0.000 (=) & + & 0.000 (=) \\ & + & 0.000 (=) & + & 0.000 (=) & & \end{array} $	m ³	20.675

記 号		5A	5F	5I	4A	3.5A	3A	2A			
単位体積		1.000	0.375	0.750	0.800	0.700	0.600	0.400			
個数合計		6.000	1.000	4.000	2.000	9.000	3.000	4.000			
体積合計	20.675	6.000	0.375	3.000	1.600	6.300	1.800	1.600			

1 段目	-----										
2 段目	-----										
3 段目	-----										
4 段目	-----										
5 段目	-----										
6 段目	6.300					9					
7 段目	-----										
8 段目	4.625	2	1	3							
9 段目	9.750	4		1	2		3	4			
10 段目	-----										

※ (E P S 配列図より)

副 資 材	盛土材 E P S D - 2 0 (盛土用) V1 = 37.750 m ³ D X - 2 4 (盛土用) V2 = 26.400 m ³ D X - 2 4 H (盛土用) V3 = 10.500 m ³ D X - 2 9 (盛土用) V4 = 107.225 m ³ D X - 2 9 (仮固定) V5 = 20.675 m ³ ・ 緊結金具 $N = (V1 + V2 + V3 + V4 + V5) \times 2.3$ $= (37.750 + 26.400 + 10.500 + 107.225 + 20.675) \times 2.3$	個	466
-------	---	---	-----

種 別	算 式	単 位	数 量
床版工			
上部床版	床版面積 $A = 124.47 \text{ m}^2$ 型枠延長 $L = 86.11 \text{ m}$ 断 面 厚 $t = 0.150 \text{ m}$ ※（コンクリート床版平面図より）		
	・ コンクリート（24-12-25） $V = A \times t$ $= 124.47 \times 0.150$	m^3	18.671
	・ 型 枠 $S = L \times t$ $= 86.11 \times 0.150$	m^2	12.917
	・ 溶接金網（ $\phi 6-150 \times 150$ ） $S = A$ $= 124.47$	m^2	124.470
中間床版	床版面積 $A = 47.44 \text{ m}^2$ 型枠延長 $L = 23.06 \text{ m}$ 断 面 厚 $t = 0.150 \text{ m}$ ※（コンクリート床版平面図より）		
	・ コンクリート（18-8-25） $V = A \times t$ $= 47.44 \times 0.150$	m^3	7.116
	・ 型 枠 $S = L \times t$ $= 23.06 \times 0.150$	m^2	3.459
	・ 溶接金網（ $\phi 6-150 \times 150$ ） $S = A$ $= 47.44$	m^2	47.440

種 別	算 式	単 位	数 量																																																										
張コンクリート工 張コンクリート	・ コンクリート (18-8-25)	m ³	7.159																																																										
	<table><thead><tr><th>測 点</th><th>断 面 積 S1 (m²)</th><th>平均断面積 S2 (m²)</th><th>測点間距離 L (m)</th><th>体 積 V=S2×L</th></tr></thead><tbody><tr><td>NO. 1+15. 887</td><td>0. 20</td><td rowspan="2">0. 200</td><td rowspan="2">0. 115</td><td rowspan="2">0. 023</td></tr><tr><td>NO. 1+16. 000</td><td>0. 20</td></tr><tr><td rowspan="2">NO. 1+17. 150</td><td rowspan="2">0. 12</td><td>0. 160</td><td>1. 150</td><td>0. 184</td></tr><tr><td>0. 160</td><td>1. 183</td><td>0. 189</td></tr><tr><td>BC. 1</td><td>0. 20</td><td rowspan="2">0. 200</td><td rowspan="2">3. 999</td><td rowspan="2">0. 800</td></tr><tr><td>NO. 2+ 2. 000</td><td>0. 20</td></tr><tr><td rowspan="2">NO. 2+ 4. 000</td><td rowspan="2">0. 20</td><td>0. 200</td><td>2. 181</td><td>0. 436</td></tr><tr><td>0. 200</td><td>8. 873</td><td>1. 775</td></tr><tr><td>SP. 1</td><td>0. 20</td><td rowspan="2">0. 200</td><td rowspan="2">8. 577</td><td rowspan="2">1. 715</td></tr><tr><td>NO. 3</td><td>0. 20</td></tr><tr><td rowspan="2">EC. 1</td><td rowspan="2">0. 16</td><td>0. 180</td><td>6. 477</td><td>1. 166</td></tr><tr><td>0. 160</td><td>5. 445</td><td>0. 871</td></tr><tr><td>NO. 3+11. 383</td><td>0. 16</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>合 計</td><td></td><td>38. 000</td><td>7. 159</td><td></td></tr></tbody></table> <p>※ (各横断図より)</p>			測 点	断 面 積 S1 (m ²)	平均断面積 S2 (m ²)	測点間距離 L (m)	体 積 V=S2×L	NO. 1+15. 887	0. 20	0. 200	0. 115	0. 023	NO. 1+16. 000	0. 20	NO. 1+17. 150	0. 12	0. 160	1. 150	0. 184	0. 160	1. 183	0. 189	BC. 1	0. 20	0. 200	3. 999	0. 800	NO. 2+ 2. 000	0. 20	NO. 2+ 4. 000	0. 20	0. 200	2. 181	0. 436	0. 200	8. 873	1. 775	SP. 1	0. 20	0. 200	8. 577	1. 715	NO. 3	0. 20	EC. 1	0. 16	0. 180	6. 477	1. 166	0. 160	5. 445	0. 871	NO. 3+11. 383	0. 16				合 計		38. 000
測 点	断 面 積 S1 (m ²)	平均断面積 S2 (m ²)	測点間距離 L (m)	体 積 V=S2×L																																																									
NO. 1+15. 887	0. 20	0. 200	0. 115	0. 023																																																									
NO. 1+16. 000	0. 20																																																												
NO. 1+17. 150	0. 12	0. 160	1. 150	0. 184																																																									
		0. 160	1. 183	0. 189																																																									
BC. 1	0. 20	0. 200	3. 999	0. 800																																																									
NO. 2+ 2. 000	0. 20																																																												
NO. 2+ 4. 000	0. 20	0. 200	2. 181	0. 436																																																									
		0. 200	8. 873	1. 775																																																									
SP. 1	0. 20	0. 200	8. 577	1. 715																																																									
NO. 3	0. 20																																																												
EC. 1	0. 16	0. 180	6. 477	1. 166																																																									
		0. 160	5. 445	0. 871																																																									
NO. 3+11. 383	0. 16																																																												
合 計		38. 000	7. 159																																																										
	・ 型 枠	m ²	28.515																																																										
	<table><thead><tr><th>測 点</th><th>断 面 長 L1 (m²)</th><th>平均断面長 L2 (m²)</th><th>測点間距離 L3 (m)</th><th>面 積 S=L2×L3</th></tr></thead><tbody><tr><td>NO. 1+15. 887</td><td>0. 10</td><td rowspan="2">0. 100</td><td rowspan="2">0. 115</td><td rowspan="2">0. 012</td></tr><tr><td>NO. 1+16. 000</td><td>0. 10</td></tr><tr><td rowspan="2">NO. 1+17. 150</td><td rowspan="2">0. 10</td><td>0. 100</td><td>1. 150</td><td>0. 115</td></tr><tr><td>0. 550</td><td>1. 183</td><td>0. 651</td></tr><tr><td>BC. 1</td><td>1. 00</td><td rowspan="2">1. 000</td><td rowspan="2">3. 999</td><td rowspan="2">3. 999</td></tr><tr><td>NO. 2+ 2. 000</td><td>1. 00</td></tr><tr><td rowspan="2">NO. 2+ 4. 000</td><td rowspan="2">1. 00</td><td>1. 000</td><td>2. 181</td><td>2. 181</td></tr><tr><td>1. 000</td><td>8. 873</td><td>8. 873</td></tr><tr><td>SP. 1</td><td>1. 00</td><td rowspan="2">1. 000</td><td rowspan="2">8. 577</td><td rowspan="2">8. 577</td></tr><tr><td>NO. 3</td><td>1. 00</td></tr><tr><td rowspan="2">EC. 1</td><td rowspan="2">0. 10</td><td>0. 550</td><td>6. 477</td><td>3. 562</td></tr><tr><td>0. 100</td><td>5. 445</td><td>0. 545</td></tr><tr><td>NO. 3+11. 383</td><td>0. 10</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>合 計</td><td></td><td></td><td>38. 000</td><td>28. 515</td></tr></tbody></table> <p>※ (各横断図より)</p>	測 点	断 面 長 L1 (m ²)	平均断面長 L2 (m ²)	測点間距離 L3 (m)	面 積 S=L2×L3	NO. 1+15. 887	0. 10	0. 100	0. 115	0. 012	NO. 1+16. 000	0. 10	NO. 1+17. 150	0. 10	0. 100	1. 150	0. 115	0. 550	1. 183	0. 651	BC. 1	1. 00	1. 000	3. 999	3. 999	NO. 2+ 2. 000	1. 00	NO. 2+ 4. 000	1. 00	1. 000	2. 181	2. 181	1. 000	8. 873	8. 873	SP. 1	1. 00	1. 000	8. 577	8. 577	NO. 3	1. 00	EC. 1	0. 10	0. 550	6. 477	3. 562	0. 100	5. 445	0. 545	NO. 3+11. 383	0. 10				合 計			38. 000	28. 515
測 点	断 面 長 L1 (m ²)	平均断面長 L2 (m ²)	測点間距離 L3 (m)	面 積 S=L2×L3																																																									
NO. 1+15. 887	0. 10	0. 100	0. 115	0. 012																																																									
NO. 1+16. 000	0. 10																																																												
NO. 1+17. 150	0. 10	0. 100	1. 150	0. 115																																																									
		0. 550	1. 183	0. 651																																																									
BC. 1	1. 00	1. 000	3. 999	3. 999																																																									
NO. 2+ 2. 000	1. 00																																																												
NO. 2+ 4. 000	1. 00	1. 000	2. 181	2. 181																																																									
		1. 000	8. 873	8. 873																																																									
SP. 1	1. 00	1. 000	8. 577	8. 577																																																									
NO. 3	1. 00																																																												
EC. 1	0. 10	0. 550	6. 477	3. 562																																																									
		0. 100	5. 445	0. 545																																																									
NO. 3+11. 383	0. 10																																																												
合 計			38. 000	28. 515																																																									