

§ 1. 数量総括表

亀 石 橋

§ 2. 落橋防止システム

2-1.落橋防止システム数量集計表

亀石橋 変位制限構造間詰め数量集計表

名 称	規 格	単 位	A1橋台	P1橋脚	P2橋脚	A2橋台	合 計	摘 要
コンクリート		m ³	0.25	0.47	0.47	0.25	1.44	
埋設型枠	発泡スチロール	m ³	0.17	0.33	0.34	0.18	1.02	
		m ²	0.27	0.52	0.53	0.28	1.60	

2-2.A1橋台数量計算

コンクリート

$$0.326*0.280*0.300*9 = 0.246 \text{ m}^3$$

埋設型枠

発泡スチロール

$$0.400*0.030*0.300*9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$1/2*(0.291+0.285)*0.030*0.300*9 = 0.023 \text{ m}^3$$

$$1/2*(0.280+0.285)*0.030*0.300*9 = 0.023 \text{ m}^3$$

$$1/2*(0.020+0.110)*0.060*1/2*(0.312+0.291)*9 = 0.011 \text{ m}^3$$

$$0.110*0.130*1/2*(0.312+0.291)*9 = 0.039 \text{ m}^3$$

$$1/2*(0.020+0.110)*0.060*1/2*(0.258+0.280)*9 = 0.009 \text{ m}^3$$

$$0.110*0.130*1/2*(0.258+0.280)*9 = 0.035 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 0.172 \text{ m}^3$$

発泡スチロール設置面積

$$(0.326+0.285*2)*0.300 = 0.269 \text{ m}^2$$

2-3.P1橋脚数量計算

(1)A1橋台側

コンクリート

$$0.326 \times 0.265 \times 0.300 \times 9 = 0.233 \text{ m}^3$$

埋設型枠

発泡スチロール

$$0.400 \times 0.030 \times 0.300 \times 9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$1/2 \times (0.276 + 0.270) \times 0.030 \times 0.300 \times 9 = 0.022 \text{ m}^3$$

$$1/2 \times (0.264 + 0.270) \times 0.030 \times 0.300 \times 9 = 0.022 \text{ m}^3$$

$$1/2 \times (0.020 + 0.110) \times 0.060 \times 1/2 \times (0.297 + 0.276) \times 9 = 0.010 \text{ m}^3$$

$$0.110 \times 0.130 \times 1/2 \times (0.297 + 0.276) \times 9 = 0.037 \text{ m}^3$$

$$1/2 \times (0.020 + 0.110) \times 0.060 \times 1/2 \times (0.243 + 0.264) \times 9 = 0.009 \text{ m}^3$$

$$0.110 \times 0.130 \times 1/2 \times (0.243 + 0.264) \times 9 = 0.033 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 0.165 \text{ m}^3$$

発泡スチロール設置面積

$$(0.326 + 0.270 \times 2) \times 0.300 = 0.260 \text{ m}^2$$

(2) P2橋脚側

コンクリート

$$0.326 * 0.265 * 0.300 * 9 = 0.233 \text{ m}^3$$

埋設型枠

発泡スチロール

$$0.400 * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.282 + 0.274) * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.023 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.266 + 0.274) * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.022 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.020 + 0.110) * 0.060 * 1/2 * (0.312 + 0.282) * 9 = 0.010 \text{ m}^3$$

$$0.110 * 0.130 * 1/2 * (0.312 + 0.282) * 9 = 0.038 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.020 + 0.110) * 0.060 * 1/2 * (0.266 + 0.237) * 9 = 0.009 \text{ m}^3$$

$$0.110 * 0.130 * 1/2 * (0.266 + 0.237) * 9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 0.166 \text{ m}^3$$

発泡スチロール設置面積

$$(0.326 + 0.274 * 2) * 0.300 = 0.262 \text{ m}^2$$

コンクリート合計

$$0.233 + 0.233 = 0.466 \text{ m}^3$$

埋設型枠合計

$$0.165 + 0.166 = 0.331 \text{ m}^3$$

$$0.260 + 0.262 = 0.522 \text{ m}^2$$

2-4.P2橋脚数量計算

(1)P1橋脚側

コンクリート

$$0.326 \times 0.265 \times 0.300 \times 9 = 0.233 \text{ m}^3$$

埋設型枠

発泡スチロール

$$0.400 \times 0.030 \times 0.300 \times 9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$1/2 \times (0.282 + 0.274) \times 0.030 \times 0.300 \times 9 = 0.023 \text{ m}^3$$

$$1/2 \times (0.266 + 0.274) \times 0.030 \times 0.300 \times 9 = 0.022 \text{ m}^3$$

$$1/2 \times (0.020 + 0.110) \times 0.060 \times 1/2 \times (0.312 + 0.282) \times 9 = 0.010 \text{ m}^3$$

$$0.110 \times 0.130 \times 1/2 \times (0.312 + 0.282) \times 9 = 0.038 \text{ m}^3$$

$$1/2 \times (0.020 + 0.110) \times 0.060 \times 1/2 \times (0.266 + 0.237) \times 9 = 0.009 \text{ m}^3$$

$$0.110 \times 0.130 \times 1/2 \times (0.266 + 0.237) \times 9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 0.166 \text{ m}^3$$

発泡スチロール設置面積

$$(0.326 + 0.274 \times 2) \times 0.300 = 0.262 \text{ m}^2$$

(2) A2橋台側

コンクリート

$$0.326 * 0.265 * 0.300 * 9 = 0.233 \text{ m}^3$$

埋設型枠

発泡スチロール

$$0.400 * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.289 + 0.279) * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.023 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.269 + 0.279) * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.022 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.020 + 0.110) * 0.060 * 1/2 * (0.325 + 0.289) * 9 = 0.011 \text{ m}^3$$

$$0.110 * 0.130 * 1/2 * (0.325 + 0.289) * 9 = 0.040 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.020 + 0.110) * 0.060 * 1/2 * (0.269 + 0.233) * 9 = 0.009 \text{ m}^3$$

$$0.110 * 0.130 * 1/2 * (0.269 + 0.233) * 9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 0.169 \text{ m}^3$$

発泡スチロール設置面積

$$(0.326 + 0.279 * 2) * 0.300 = 0.265 \text{ m}^2$$

コンクリート合計

$$0.233 + 0.233 = 0.466 \text{ m}^3$$

埋設型枠合計

$$0.166 + 0.169 = 0.335 \text{ m}^3$$

$$0.262 + 0.265 = 0.527 \text{ m}^2$$

2-5.A2橋台数量計算

コンクリート

$$0.326 * 0.285 * 0.300 * 9 = 0.251 \text{ m}^3$$

埋設型枠

発泡スチロール

$$0.400 * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.032 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.310 + 0.300) * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.025 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.292 + 0.302) * 0.030 * 0.300 * 9 = 0.024 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.020 + 0.110) * 0.060 * 1/2 * (0.346 + 0.310) * 9 = 0.012 \text{ m}^3$$

$$0.110 * 0.130 * 1/2 * (0.346 + 0.310) * 9 = 0.042 \text{ m}^3$$

$$1/2 * (0.020 + 0.110) * 0.060 * 1/2 * (0.256 + 0.292) * 9 = 0.010 \text{ m}^3$$

$$0.110 * 0.130 * 1/2 * (0.256 + 0.292) * 9 = 0.035 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 0.180 \text{ m}^3$$

発泡スチロール設置面積

$$(0.326 + 0.300 + 0.302) * 0.300 = 0.278 \text{ m}^2$$

§ 3. 上部工補修工

3-1.上部工補修工数量集計表

亀石橋 上部工補修工数量集計表

名 称	規 格		単 位	数 量	摘 要
断面修復工	左官仕上げ工法	施工面積	m ²	2.34	特殊軽量エポキシ系パテ材
		施工体積	m ³	0.044	
			リットル	44.0	
		はつり面積	t=20mm	m ²	
表面保護工	シート工法	施工面積	m ²	62.5	
水切り工	発泡面木	施工延長	m	60.1	
	樹脂パテ材	施工質量	kg	35.8	
カッター工	t=20mm		m	35.3	
ガードレール塗替			m ²	30.12	
コンクリート面清掃			m ²	324.65	
足場工	吊り足場		m ²	260.9	

3-2.上部工補修工数量計算

上部工 断面修復工

左官仕上げ工法(特殊軽量エポキシ系パテ材)

上部工		断面寸法(mm)				特殊軽量エポキシ系パテ材 (m^2)	断面修復材体積 (m^3)
		幅	長さ	深さ	箇所数		
1	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
2	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
3	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
4	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
5	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
6	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
7	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
8	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
9	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
10	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
11	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
12	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
13	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
14	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
15	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
16	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
17	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
18	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
19	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
20	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
21	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
22	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
23	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
24	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
25	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
26	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
27	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
28	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
29	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005

上部工		断面寸法(mm)				特殊軽量エポキシ系パテ材 (m ²)	断面修復材体積 (m ³)
		幅	長さ	深さ	箇所数		
30	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
31	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
32	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
33	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
34	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
35	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
36	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
37	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
38	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
39	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
40	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
41	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
42	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
43	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
44	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
45	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
46	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
47	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
48	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
49	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
50	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
51	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
52	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
53	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
54	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
55	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
56	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
57	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
58	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
59	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
60	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005
61	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	30	1	0.018	0.0005

既設水切り部

$$L = (10.030 + 9.980 + 10.050) \times 2 = 60.120 \text{ m}$$

$$A = 0.020 \times 60.120 = 1.202 \text{ m}^2$$

$$V = 1.202 \times 0.020 \times 0.5 = 0.012 \text{ m}^3$$

合計

$$\text{施工面積} = 1.134 + 1.202 = 2.336 \text{ m}^2$$

$$\text{施工体積} = 0.032 + 0.012 = 0.044 \text{ m}^3$$

$$0.044 \times 1000 = 44.0 \text{ リットル}$$

はつり面積 (t=20mm)

$$A = 1.134 \text{ m}^2$$

張出し床版 表面保護工

シート工法

$$B = 1.160 + 0.920 = 2.080 \text{ m}$$

$$L = 10.030 + 9.980 + 10.050 = 30.060 \text{ m}$$

$$A = 2.080 \times 30.060 = 62.525 \text{ m}^2$$

張出し床版 水切り工

$$\text{施工延長} = 60.120 \text{ m}$$

$$\text{発泡面木} = 60.120 \text{ m}$$

樹脂パテ材(エポキシ樹脂系:比重=1.7)

$$W = 0.070 \times 0.005 \times 1700 \times 60.120 = 35.8 \text{ kg}$$

カッター工

上部工		断面寸法(mm)				カッター工延長 (m)
		幅	長さ	深さ	箇所数	
1	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
2	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
3	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
4	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
5	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
6	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
7	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
8	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
9	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
10	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
11	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
12	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
13	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
14	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
15	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
16	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
17	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
18	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
19	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
20	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
21	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
22	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
23	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
24	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
25	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
26	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
27	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
28	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
29	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560

上部工		断面寸法(mm)				カッター工延長 (m)
		幅	長さ	深さ	箇所数	
30	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
31	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
32	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
33	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
34	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
35	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
36	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
37	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
38	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
39	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
40	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
41	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
42	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
43	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
44	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
45	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
46	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
47	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
48	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
49	伊東側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
50	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
51	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
52	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
53	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
54	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
55	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
56	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
57	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
58	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
59	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
60	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560
61	大仁側 (張出し床版下面)	100	180	20	1	0.560

ガードレール塗替

笠木のみ錆が発生しているため、笠木のみ塗替えとする。

$$A = (0.050 \times 2 + 0.150) \times 2 \times 30.120 \times 2 = 30.120 \text{ m}^2$$

コンクリート面清掃面積

床版下面

$$A = 1.200 \times (10.030 + 9.980 + 10.050) \times 9 = 324.648 \text{ m}^2$$

足場工

吊り足場

$$\text{図面よりCAD計測} \quad A = 260.9 \text{ m}^2$$

§ 4. 橋面防水工

4-1.橋面防水工数量集計表

亀石橋 橋面防水工数量集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要	
アスファルト舗装工	t=80mm	m ²	193.2		
アスファルト舗装撤去工	t=70mm	m ²	193.2		
		m ³	13.5		
防水層	塗膜系	m ²	193.2		
縦断排水管	φ 18 スパイラルパイプ	m	28.2		
成形目地材	5mm厚(セロシールSS同等品以上)B=75mm	m	56.2		
端部目地処理	シルバーメッシュ同等品以上B=150mm	m	56.2		
スラブドレーン		個	6		
既設間詰コンクリート削孔	φ 100*130	削孔数	箇所	6	削孔径 φ 100
		削孔長	m	0.8	1箇所当り0.13m
無収縮モルタル		m ³	0.004		
鉄筋探査		m ²	0.5		
フレキシブルチューブ	φ 25	m	6.0		
フレキシブルチューブ固定金具		個	6		
既設排水樹清掃		箇所	2		

4-2.橋面防水工数量計算

1. アスファルト舗装

$$t = 80 \text{ mm}$$

$$a1 = 1/2*(6.760+6.800)*9.370 = 63.529 \text{ m}^2$$

$$a2 = 1/2*(6.800+6.960)*9.320 = 64.122 \text{ m}^2$$

$$a3 = 1/2*(6.960+7.000)*9.390 = 65.542 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 193.193 \text{ m}^2$$

2. アスファルト舗装撤去工

$$t = 70 \text{ mm}$$

$$A = \text{アスファルト舗装より} = 193.193 \text{ m}^2$$

$$V = 193.193 * 0.070 = 13.524 \text{ m}^3$$

3. 防水層

塗膜系

$$A = \text{アスファルト舗装より} = 193.193 \text{ m}^2$$

4. 縦断排水管

φ 18 スパイラルパイプ

$$L = 9.4\text{m} * 3 = 28.200 \text{ m}$$

5. 成形目地材

5mm厚(セロシールSS同等品以上)

B=75mm

$$L = (9.370+9.320+9.390)*2 = 56.160 \text{ m}$$

6. 端部目地処理

シルバーメッシュ同等品以上

B=150mm

$$L = (9.370+9.320+9.390)*2 = 56.160 \text{ m}$$

7. スラブドレーン

$$n = 6 \text{ 個}$$

8. 既設間詰コンクリート削孔

スラブドレーン設置部

削孔径 ϕ 100 1箇所当り削孔長130mm

$$n = 6 \text{ 箇所}$$

$$\text{削孔長} L = 0.130*6 = 0.780 \text{ m}$$

9. 無収縮モルタル

スラブドレーン設置部

$$V = (\pi/4*0.100^2 - \pi/4*0.060^2)*0.130*6 = 0.004 \text{ m}^3$$

10. 鉄筋探査

スラブドレーン設置部

$$A = 0.300*0.300*6 = 0.540 \text{ m}^2$$

11. フレキシブルチューブ

 ϕ 25

$$L = 1.0\text{m} * 6 = 6.000 \text{ m}$$

12. フレキシブルチューブ固定金具

n = = 6 個

13. 既設排水桝清掃

n = = 2 箇所

§ 5. 道路付属施設工

5-1.道路附属施設工数量集計表

亀石橋 道路附属施設工数量集計表

名 称	規 格		単 位	数 量	摘 要
区画線工	車道外側線	白色 20cm	m	59.0	
	車道中央線	白色 15cm	m	15.0	
カラー舗装	ベンガラ色		m ²	40.0	

5-2.道路付属施設工数量計算

区画線工

車道外側線

白色 W=20cm

伊東側 = 29.5 m

大仁側 = 29.5 m

= 59.0 m

車道中央線

白色 W=15cm

5.0*3 = 15.0 m

カラー舗装

ベンガラ色

伊東側

4.0*6 = 24.0 m²

大仁側

4.0*4 = 16.0 m²= 40.0 m²

§ 6. 伸縮装置工

6-1. 伸縮装置工数量集計表

項目	規格	単位	数量		備考
伸縮装置	荷重支持型ゴムジョイント(伸縮量20mm)	m	A1	6.760	(車道用)
	荷重支持型ゴムジョイント(伸縮量20mm)	m	P1	6.800	(車道用)
	荷重支持型ゴムジョイント(伸縮量20mm)	m	P2	6.960	(車道用)
	荷重支持型ゴムジョイント(伸縮量20mm)	m	A2	7.000	(車道用)
	合計	m		27.520	
超速硬 コンクリート		m ³	A1	0.357	
		m ³	P1	0.359	
		m ³	P2	0.367	
		m ³	A2	0.370	
	合計	m ³		1.453	
シール材		ℓ	A1	0.4	
		ℓ	P1	0.1	
		ℓ	P2	0.1	
		ℓ	A2	0.4	
	合計	ℓ		1.0	
アンカー筋	打込みアンカー-D16(上部工側)	本	A1	54	
	打込みアンカー-D16(下部工側)	本	A1	54	
	打込みアンカー-D16(上部工側)	本	P1	54	
	打込みアンカー-D16(下部工側)	本	P1	54	
	打込みアンカー-D16(上部工側)	本	P2	54	
	打込みアンカー-D16(下部工側)	本	P2	54	
	打込みアンカー-D16(上部工側)	本	A2	56	
	打込みアンカー-D16(下部工側)	本	A2	56	
	合計	本		436	
アスファルト 舗装撤去工	t=70mm	m ²	A1	4.5	
		m ³	A1	0.3	
		m ²	P1	4.5	
		m ³	P1	0.3	
		m ²	P2	4.6	
		m ³	P2	0.3	
		m ²	A2	4.6	
		m ³	A2	0.3	
		合計	m ²		18.2
		m ³		1.2	

6-2.伸縮装置工数量計算

亀石橋

1. 伸 縮 装 置

A1	荷重支持型ゴムジョイント(伸縮量20mm)	L = 6.760 m
P1	荷重支持型ゴムジョイント(伸縮量20mm)	L = 6.800 m
P2	荷重支持型ゴムジョイント(伸縮量20mm)	L = 6.960 m
A2	荷重支持型ゴムジョイント(伸縮量20mm)	L = 7.000 m

2. 超速硬コンクリート

$$\begin{aligned}
 \text{A1} \quad V &= 6.760 \times 0.330 \times 0.080 \\
 &+ 6.760 \times 0.330 \times 0.080 \\
 &= 0.357 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{P1} \quad V &= 6.800 \times 0.330 \times 0.080 \\
 &+ 6.800 \times 0.330 \times 0.080 \\
 &= 0.359 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{P2} \quad V &= 6.960 \times 0.330 \times 0.080 \\
 &+ 6.960 \times 0.330 \times 0.080 \\
 &= 0.367 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{A2} \quad V &= 7.000 \times 0.330 \times 0.080 \\
 &+ 7.000 \times 0.330 \times 0.080 \\
 &= 0.370 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

3. シール材

$$\text{A1} \quad V = 1.423 \times 0.020 \times 0.015 = 0.4 \text{ リッター}$$

$$\text{P1} \quad V = 1.434 \times 0.010 \times 0.010 = 0.1 \text{ リッター}$$

$$\text{P2} \quad V = 1.450 \times 0.010 \times 0.010 = 0.1 \text{ リッター}$$

$$\text{A2} \quad V = 1.462 \times 0.020 \times 0.015 = 0.4 \text{ リッター}$$

4. アンカー筋

A1	打込みアンカー-D16(上部工側)	N = 54 本
A1	打込みアンカー-D16(下部工側)	N = 54 本
P1	打込みアンカー-D16(上部工側)	N = 54 本
P1	打込みアンカー-D16(上部工側)	N = 54 本
P2	打込みアンカー-D16(上部工側)	N = 54 本
P2	打込みアンカー-D16(上部工側)	N = 54 本
A2	打込みアンカー-D16(上部工側)	N = 56 本
A2	打込みアンカー-D16(下部工側)	N = 56 本

5. アスファルト舗装撤去工

(t=70mm)

A1	$A=0.330 \times 6.760 \times 2=4.462\text{m}^2$	$V=4.462 \times 0.070=0.312\text{m}^3$
P1	$A=0.330 \times 6.800 \times 2=4.488\text{m}^2$	$V=4.488 \times 0.070=0.314\text{m}^3$
P2	$A=0.330 \times 6.960 \times 2=4.594\text{m}^2$	$V=4.594 \times 0.070=0.322\text{m}^3$
A2	$A=0.330 \times 7.000 \times 2=4.620\text{m}^2$	$V=4.620 \times 0.070=0.323\text{m}^3$