

田 杭 橋

数 量 集 計 表

【田杭橋】

数量集計表（断面修復工）

[illegible]

1. 断面修復工

[illegible]

数量集計表（ひび割れ補修工）

[illegible]

1. ひび割れ注入工（エポキシ樹脂系）
単位体積重量 W' 1,150 kg/m³

箇所	幅 B (m)	長さ L (m)	深さ H (m)	質量 W (kg)	適 要
地覆	0.00020	0.30	0.10	0.007	
地覆	0.00030	0.35	0.10	0.012	
地覆	0.00035	0.22	0.10	0.009	
地覆	0.00030	0.35	0.10	0.012	
地覆	0.00015	0.15	0.10	0.003	
地覆	0.00030	0.40	0.10	0.014	
地覆	0.00030	0.25	0.10	0.009	
地覆	0.00015	0.23	0.10	0.004	
地覆	0.00040	0.23	0.10	0.011	
地覆	0.00050	0.55	0.10	0.032	
地覆	0.00070	0.25	0.10	0.020	
地覆	0.00070	0.35	0.10	0.028	
地覆	0.00040	0.15	0.10	0.007	
地覆	0.00030	0.24	0.10	0.008	
		4.02		0.176	

質量 W = 幅 B × 深さ H × 長さ L × 単位体積重量 W'

2. シール工（エポキシ樹脂系）
単位体積重量 W' 1,700 kg/m³ 幅 B 50 mm 厚さ H 3 mm

箇所	幅 B (m)	長さ L (m)	厚さ H (m)	質量 W (kg)	適 要
地覆	0.05	0.30	0.003	0.077	
地覆	0.05	0.35	0.003	0.089	
地覆	0.05	0.22	0.003	0.056	
地覆	0.05	0.35	0.003	0.089	
地覆	0.05	0.15	0.003	0.038	
地覆	0.05	0.40	0.003	0.102	
地覆	0.05	0.25	0.003	0.064	
地覆	0.05	0.23	0.003	0.059	
地覆	0.05	0.23	0.003	0.059	
地覆	0.05	0.55	0.003	0.140	
地覆	0.05	0.25	0.003	0.064	
地覆	0.05	0.35	0.003	0.089	
地覆	0.05	0.15	0.003	0.038	
地覆	0.05	0.24	0.003	0.061	
		4.02		1.025	

質量 W = 幅 B × 厚さ H × 長さ L × 単位体積重量 W'

数量集計表（舗装版クラック補修工）

[illegible]

1. クラック補修工（エポキシ樹脂系）

$$L = 4.83 \times 2 + 4.00 = 13.66 \text{ m}$$

$$W : \text{補修幅} = 0.5 \text{ cm}$$

$$D : \text{補修深さ} = 1.0 \text{ cm}$$

数量集計表（ガードレール塗装塗替え工）

[illegible]

1. ガードレール塗装塗替え工

支柱

箇 所			支柱径 (m)	高さ H (m)	1本当り (m2/本)	本数 (本)	面積 (m2)
	支柱 (上流側)	Gr-C-2B-5用	0.1143	0.900	0.323	6	1.94
	支柱 (下流側)	Gr-C-2B-5用	0.1143	1.050	0.377	6	2.26
合 計							4.20

笠木

箇 所			延長 L (m)	1m当り (m2/m)	面積 (m2)	摘 要
	笠木 (上流側)	Gr-C-2B-5用	10.30	0.25	2.58	
	笠木 (下流側)	Gr-C-2B-5用	10.30	0.25	2.58	
合 計					5.16	

ヒーム

箇 所			延長 L (m)	1m当り (m2/m)	面積 (m2)	摘 要
	ヒーム (上流側)	Gr-C-2B-5用	11.00	0.84	9.24	
	ヒーム (下流側)	Gr-C-2B-5用	11.00	0.84	9.24	
合 計					18.48	

$$\begin{array}{rclclclcl}
 & \text{支柱} & & \text{笠木} & & \text{ヒーム} & & \\
 \text{合計} & = & 4.20 & + & 5.16 & + & 18.48 & = & 27.84 & \text{m2}
 \end{array}$$

数量集計表（ビームパイプ設置工）

[illegible]

1. ビームパイプ部材設置工

ビームパイプ : 10.20×2 = 20.4 m

2. 現場孔明

$6 \times 2 \times 2$ 15.0孔 = 24 孔

数量集計表（水切り設置工）

[illegible]

1. 水切り設置工（水切りアイドリップ相当品 接着剤ボンドエックス相当品）

箇所		長さ L (m)				摘 要
	上流側	10.90				
	下流側	4.44				
	下流側	4.51				
合 計		19.85				

数 量 集 計 表 (伸縮目地設置工)

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
伸縮目地設置工			式	1.0	
	舗装版切断	アスファルト t=50mm	m	51.05	
	舗装版切断	アスファルト t=30mm	m	2.58	
	カッター入れ	コンクリート t=50mm	m	1.32	
	舗装版破碎	アスファルト t=5cm	m2	36.80	
	舗装版破碎	アスファルト t=3cm	m2	1.26	
	構造物 とりこわし工	無筋コンクリート(人力)	m3	0.02	
	コンクリート はつり	3cm以下	m2	0.40	
	コンクリート はつり	3cmを越え6cm以下	m2	0.40	
	人力積込	コンクリート塊	m3	0.03	
	殻運搬	アスファルト	m3	1.88	
	殻運搬	無筋コンクリート(人力)	m3	0.05	
	コンクリート	24-12-25H	m3	0.82	
	型 枠		m2	3.67	
	伸縮目地	ES型(ステンレス製)	m	26.66	
	コンクリートアンカー ボルト設置	M12	本	416	
	鉄 筋	SD345,D13	kg	120.1	
	注入式目地材	ショーボンド シリコン#70相当品以上	ℓ	53.31	
	表層工	(再)密粒度As(13) t=50mm	m2	21.46	
	表層工	密粒度As(13) t=30mm	m2	0.86	
	不陸整正	粒調碎石 M-30,t=30mm	m2	21.46	
	目地板	瀝青質目地板,t=10mm	m2	0.07	

伸縮目地設置工

1. 舗装版切断(アスファルト t=50mm)

A1橋台	: 5.67+3.56+5.84+5.84	=	20.91	m
P1橋脚	: 5.84+5.84	=	11.68	m
A2橋台	: 3.15+2.64+5.84+6.83	=	18.46	m
		=	51.05	m

2. 舗装版切断(アスファルト t=30mm)

A1橋台	: 1.26	=	1.26	m
A2橋台	: 1.32	=	1.32	m
		=	2.58	m

3. カッター入れ(コンクリート t=50mm)

A2橋台	: 1.32	=	1.32	m
------	--------	---	------	---

4. 舗装版破碎(アスファルト t=5cm)

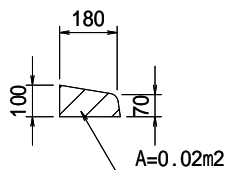
A1橋台	: $4.671 \times 0.30 + 4.671 \times 0.30 - 0.25$	=	2.55	m ²
A1橋台	: $5.839 \times (0.30 + 0.30)$	=	3.50	m ²
A1橋台背面	: $4.60 + 7.13$	=	11.73	m ²
P1橋脚	: $5.839 \times (0.30 + 0.30)$	=	3.50	m ²
A2橋台	: 1.320×0.30	=	0.40	m ²
A2橋台	: $3.148 \times (0.30 + 0.30)$	=	1.89	m ²
A2橋台	: $5.839 \times (0.30 + 0.30)$	=	3.50	m ²
A2橋台背面	: $2.60 + 7.13$	=	9.73	m ²
		=	36.80	m ²

5. 舗装版破碎(アスファルト t=3cm)

A1橋台	: 0.86	=	0.86	m ²
A2橋台	: 1.320×0.30	=	0.40	m ²
		=	1.26	m ²

6. 構造物とりこわし工(無筋コンクリート)

A1橋台	: 1.20×0.02	=	0.024	m ³
------	----------------------	---	-------	----------------



7. コンクリートはつり (t=2cm)

$$\text{A2橋台歩道部} : 1.320 \times 0.30 = 0.40 \text{ m}^2$$

8. コンクリートはつり (t=5cm)

$$\text{A2橋台歩道部} : 1.320 \times 0.30 = 0.40 \text{ m}^2$$

9. 人力積込(コンクリート塊)

$$\begin{aligned} &\text{コンクリート塊(はつり)} \\ &0.40 \times 0.02 + 0.40 \times 0.05 = 0.028 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

10. 殻運搬

$$\begin{aligned} &\text{アスファルト} \\ &36.80 \times 0.05 + 1.26 \times 0.03 = 1.88 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} &\text{無筋コンクリート(人力)} \\ &0.024 + 0.40 \times 0.02 + 0.40 \times 0.05 = 0.052 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

11. コンクリート(24-12-25H)

$$\begin{aligned} \text{A1橋台} &: (4.671 + 5.839) \times (0.30 + 0.30) \times 0.05 &= &0.32 \text{ m}^3 \\ \text{A1橋台} &: 0.29 \times 0.02 &= &0.01 \text{ m}^3 \\ \text{P1橋脚} &: 5.839 \times (0.30 + 0.30) \times 0.05 &= &0.18 \text{ m}^3 \\ \text{A2橋台} &: (1.320 + 3.148 + 5.839) \times (0.30 + 0.30) \times 0.05 &= &0.31 \text{ m}^3 \\ & &= &0.82 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

12. 型枠

$$\begin{aligned} \text{A1橋台} &: 4.671 \times 0.05 \times 3 + 5.839 \times 0.05 \times 3 + 2.77 \times 0.02 &= &1.63 \text{ m}^2 \\ \text{P1橋脚} &: 5.839 \times 0.05 \times 2 &= &0.58 \text{ m}^2 \\ \text{A2橋台} &: 1.32 \times 0.05 \times 2 + 3.148 \times 0.05 \times 2 + 2.64 \times 0.05 &= &0.58 \text{ m}^2 \\ \text{A2橋台} &: 5.839 \times 0.050 \times 3 &= &0.88 \text{ m}^2 \\ & &= &3.67 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

13. 伸縮目地(ES型(ステンレス製))

$$\begin{aligned} \text{A1橋台} &: 4.671 + 5.839 &= &10.510 \text{ m} \\ \text{P1橋脚} &: 5.839 &= &5.839 \text{ m} \\ \text{A2橋台} &: 1.320 + 3.148 + 5.839 &= &10.307 \text{ m} \\ & &= &26.656 \text{ m} \end{aligned}$$

14. コンクリートアンカーボルト設置

A1橋台	: (18+23) × 2 × 2	=	164	本
P1橋脚	: 23 × 2 × 2	=	92	本
A2橋台	: (5+12+23) × 2 × 2	=	160	本
		=	416	本

15. 鉄筋 (SD345,D13)

A1橋台				
H1	$0.045 \times (18+23) \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	7.3	kg
H2-1	$5.646 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	22.5	kg
H2-2	$4.475 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	17.8	kg
P1橋脚				
H1	$0.045 \times 23 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	4.1	kg
H2-3	$5.646 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	22.5	kg
A2橋台				
H1	$0.045 \times (5+12+23) \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	7.2	kg
H2-4	$5.646 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	22.5	kg
H2-5	$2.952 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	11.7	kg
H2-6	$1.120 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	4.5	kg
		=	120.1	kg

16. 注入式目地材(シリコン # 70相当品)

A1橋台	: (4.671+5.839) × 0.002 × 1000	=	21.02	ℓ
P1橋脚	: 5.839 × 0.002 × 1000	=	11.68	ℓ
A2橋台	: (1.320+3.148+5.839) × 0.002 × 1000	=	20.61	ℓ
		=	53.31	ℓ

17. 表層((再)密粒度As(13), t=50mm)

A1橋台	: 4.60+7.13	=	11.73	m ²
A2橋台	: 2.60+7.13	=	9.73	m ²
		=	21.46	m ²

18. 表層(密粒度As(13), t=30mm)

A1橋台	: 0.86	=	0.86	m ²
------	--------	---	------	----------------

19. 不陸整正(粒調碎石, t=30mm)

A1橋台	: 4.60+7.13	=	11.73	m ²
A2橋台	: 2.60+7.13	=	9.73	m ²
		=	21.46	m ²

20. 目地板 (瀝青質目地板 t=10mm)

A1橋台	: 0.389 × 0.05	=	0.019	m2
P1橋脚	: 0.629 × 0.05	=	0.031	m2
A2橋台	: 0.389 × 0.05	=	0.019	m2
			<hr/>	
		=	0.069	m2

数 量 集 計 表 （排水桝設置工）

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
排水桝設置工			式	1.00	(N = 2箇所)
	舗装版切断	アスファルト t=50mm	m	2.55	
	舗装版破砕	アスファルト 4cmを超え10cm以下	m2	0.39	
	殻運搬	アスファルト(人力)	m3	0.02	
	コンクリート削孔	125 × 427	孔	2	
	樹脂グラウト		kg	3.39	(0.003 m3)
	シーリング 材	ショーボンド #101 相当品	kg	0.28	
	コンクリート	18-8-25H	m3	0.02	
	排水桝	100 × 1.0 × 700 SUS304	基	2	TSDR-BH相当品
	排水管設置	SUS304	m	1.40	
既設排水桝処理工					
	鋼材現場ガス切断工		m	0.36	
	スクラップ	ヘビーH1	kg	0.61	
	モルタル充填		m3	0.01	
	型枠		m2	0.02	
地覆復旧工					
	コンクリート	18-8-25BB	m3	0.0048	
	型枠		m2	0.05	

排水桝設置工

N= 2 箇所

1. 舗装版切断 (t=50mm)

$$(0.525 + 0.375 \times 2) \times 2 = 2.55 \text{ m}$$

2. 舗装版破碎 (4cmを超え10cm以下)

$$0.525 \times 0.375 \times 2 = 0.39 \text{ m}^2$$

3. 殻運搬(アスファルト)

$$0.39 \times 0.05 = 0.02 \text{ m}^3$$

4. コンクリート削孔 (125 × 427)

$$= 2 \text{ 孔}$$

5. 樹脂グラウト (比重 = 1.13)

$$(\pi/4 \times 0.125^2 - \pi/4 \times 0.102^2) \times 0.407 \times 2 = 0.003 \text{ m}^3$$

$$W = 0.003 \times 1.13 \times 1000 = 3.39 \text{ kg}$$

6. シーリング材 (エポキシ樹脂系, 単位重量1.70t/m3)

$$(\pi/4 \times 0.125^2 - \pi/4 \times 0.102^2) \times 0.020 \times 1.70 \times 2 = 0.00028 \text{ t}$$

$$= 0.28 \text{ kg}$$

7. コンクリート (18-8-25H)

$$0.525 \times 0.375 \times 0.05 \times 2 = 0.020 \text{ m}^3$$

控除

$$(0.175 \times 0.125 + 0.275 \times 0.325) \times 1/2 \times 0.01 \times 2 = -0.001 \text{ m}^3$$

$$\pi/4 \times 0.102^2 \times 0.04 \times 2 = -0.001 \text{ m}^3$$

$$= 0.018 \text{ m}^3$$

8. 排水装置

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
排水桧	Pipe	100	694	1	2.52	1.7	1.7	SUS304	
	目皿			1		0.2	0.2	SUS304	
	PL	10 × 10	80	3	0.79	0.1	0.3	SUS304	
計							2.2		
	2 箇所当り						4.4		

仕 訳

材 質	種 別	寸法	規格	重量	単位
SUS304	Pipe	100		3.4	kg
SUS304	目皿			0.4	kg
SUS304	PL	t=10		0.6	kg

9. 排水管設置 100 × 1.0 L= 0.70 m/箇所

$$0.70 \times 2 = 1.40 \text{ m}$$

既設排水桧処理工（2箇所）

1. 鋼材現場ガス切断工（排水管(2)のみ）

$$L = 0.1143 \times \quad = \quad 0.36 \text{ m}$$

2. スクラップ（排水管(2)のみ）

鋼管 SGP100A

$$0.10 \times 12.2 \text{ kg/m} \times 1/2 = 0.61 \text{ kg}$$

3. モルタル充填

$$\times (0.1143 - 0.0045 \times 2)^{2/4} \times 0.427 \times 2 = 0.007 \text{ m}^3$$

4. 型枠(底面)

$$\times (0.1143 - 0.0045 \times 2)^{2/4} \times 2 = 0.017 \text{ m}^2$$

地覆復旧工（2箇所）

1. コンクリ - ト（18-8-25BB）

$$1/2 \times (0.15 + 0.30) \times 0.15 \times 0.10 + 0.014 \times 0.10 = 0.0048 \quad \text{m}^3$$

2. 型枠

$$0.30 \times 0.10 + 0.16 \times 0.10 = 0.05 \quad \text{m}^2$$

数量集計表（区画線工）

[illegible]

区画線工

1. 区画線(実線 白線 幅15cm)

A1橋台:1.90+1.65	=	3.55	m
A2橋台:1.66+1.90	=	3.56	m
	=	7.11	m

2. 区画線(破線 白線 幅15cm)

A1橋台:0.50 × 2+1.90	=	2.90	m
A2橋台:1.90	=	1.90	m
	=	4.80	m

3. 区画線(記号 白線 幅15cm換算)

A2橋台:1.30	=	1.30	m
-----------	---	------	---

数量總括表（鉄筋探查工）

[illegible]

1. 鉄筋探査工 下向き

排水管設置工

$$0.525 \times 0.375 \times 2$$

$$= 0.39 \text{ m}^2$$

数量集計表（仮設工）

[illegible]

奥 部 橋

数 量 集 計 表

【奥部 橋】

数量集計表（断面修復工）

[illegible]

1. 断面修復工

箇所		幅 B (m)	長さ L (m)	深さ H (m)	体積 (m ³)	摘 要
1	主桁	0.15	0.60	0.05	0.0045	1径間
2	主桁	0.15	0.50	0.05	0.0038	1径間
3	主桁	0.30	1.10	0.05	0.0165	1径間
4	主桁	0.10	0.10	0.05	0.0005	1径間
5	主桁	0.15	0.50	0.05	0.0038	1径間
6	主桁	0.20	0.50	0.05	0.0050	1径間
7	主桁	0.10	0.10	0.05	0.0005	1径間
8	主桁	0.25	0.40	0.05	0.0050	1径間
9	主桁	0.20	0.30	0.05	0.0030	1径間
10	主桁	0.25	1.00	0.05	0.0125	1径間
11	主桁	0.30	4.20	0.05	0.0630	1径間
12	主桁	0.10	0.70	0.05	0.0035	1径間
13	主桁	0.10	0.70	0.05	0.0035	1径間
14	主桁	0.25	0.40	0.05	0.0050	1径間
15	主桁	0.15	0.80	0.05	0.0060	1径間
16	主桁	0.10	0.50	0.05	0.0025	1径間
17	主桁	0.15	0.80	0.05	0.0060	1径間
18	主桁	0.10	0.10	0.05	0.0005	1径間
19	床版	0.25	0.25	0.05	0.0031	1径間
20	床版	0.70	0.55	0.03	0.0116	1径間
21	床版	0.20	0.30	0.03	0.0018	1径間
22	床版	0.20	0.55	0.03	0.0033	1径間
23	床版	0.15	0.70	0.03	0.0032	1径間
24	床版	0.20	0.60	0.03	0.0036	1径間
25	主桁	0.30	5.15	0.05	0.0773	2径間
26	主桁	0.10	0.20	0.05	0.0010	2径間
27	主桁	0.10	1.30	0.05	0.0065	2径間
28	主桁	0.20	1.70	0.05	0.0170	2径間
29	主桁	0.25	0.75	0.05	0.0094	2径間
30	主桁	0.20	0.40	0.05	0.0040	2径間
31	主桁	0.25	0.60	0.05	0.0075	2径間
32	主桁	0.30	5.15	0.05	0.0773	2径間
33	主桁	0.20	1.60	0.05	0.0160	2径間
34	主桁	0.10	3.90	0.05	0.0195	2径間
35	床版	0.70	0.30	0.03	0.0063	2径間
36	床版	0.70	0.70	0.03	0.0147	2径間
37	A1橋台	0.75	0.15	0.03	0.0034	
38	A1橋台	0.75	0.15	0.03	0.0034	
39	A1橋台	1.00	0.30	0.05	0.0150	
40	A1橋台	0.50	0.30	0.05	0.0075	
41	A1橋台	0.70	0.30	0.05	0.0105	
42	A1橋台	0.70	0.30	0.05	0.0105	

[illegible]

【 奥部 橋 】

数量集計表（ガードレール撤去復旧工）

[illegible]

1. 笠木、ビーム撤去工

	箇 所		長さ L (m)	単位重量 (kg/m)	質量 W (kg)	摘 要
笠木		上流側	Gr-C-2B-5用	12.30	6.02	74.05
		下流側	Gr-C-2B-5用	12.30	6.02	74.05
	笠木撤去合計			24.60		148.10
ビーム		上流側	Gr-C-2B-5用	13.00	7.60	98.80
		下流側	Gr-C-2B-5用	11.00	7.60	83.60
						13.0-2.0
	ビーム撤去合計			24.00		182.40
合 計					330.50	

2. 笠木、ビーム設置工

	箇 所		長さ L (m)	摘 要
笠 木		上流側	Gr-C-2B-5用	12.30
		下流側	Gr-C-2B-5用	12.30
	笠木設置合計		24.60	
ビーム		上流側	Gr-C-2B-5用	13.00
		下流側	Gr-C-2B-5用	13.00
	ビーム設置合計		26.00	

【 奥部 橋 】

数量集計表（パイプ・ヒム設置工）

[illegible]

1. パイプビーム部材設置工

パイプビーム : $12.20 \times 2 \times 2$ = 48.8 m

2. 現場孔明

$14 \times 2 \times 2$ 15.0孔 = 56 孔

数量集計表（ガードレール塗装塗替え工）

[illegible]

1. ガードレール塗装塗替え工

支柱

箇 所			支柱径 (m)	高さ H (m)	1本当り (m2/本)	本数 (本)	面積 (m2)
	支柱 (上流側)	Gr-C-2B-5用	0.1143	0.970	0.348	7	2.44
	支柱 (下流側)	Gr-C-2B-5用	0.1143	0.970	0.348	7	2.44
合 計							4.88

笠木

箇 所			延長 L (m)	1m当り (m2/m)	面積 (m2)	摘 要
合 計					-	

ビーム

箇 所			延長 L (m)	1m当り (m2/m)	面積 (m2)	摘 要
合 計					-	

$$\begin{array}{rclclclclcl}
 & & \text{支柱} & & \text{笠木} & & \text{ビーム} & & \\
 \text{合計} & = & 4.88 & + & - & + & - & = & 4.88 \text{ m2}
 \end{array}$$

【 奥部 橋 】

数量集計表（水切り設置工）

[illegible]

1. 水切り設置工（水切りアイドリップ相当品 接着剤ボンドエックス相当品）

箇所		長さ L (m)				摘 要
	上流側	11.84				
	下流側	11.87				
合 計		23.71				

数量集計表（伸縮目地設置工）

[illegible]

伸縮目地設置工

1. 構造物とりこわし工(無筋コンクリート)

$$\text{A1橋台: } 0.30 \times 3.837 \times 0.08 = 0.092 \quad \text{m}^3$$

2. コンクリートはつり(3cm以下)

$$\begin{array}{rcl} \text{A1橋台: } 0.30 \times 3.837 & = & 1.15 \quad \text{m}^2 \\ \text{A2橋台: } 0.30 \times 4.437 & = & 1.33 \quad \text{m}^2 \\ \hline & = & 2.48 \quad \text{m}^2 \end{array}$$

3. コンクリートはつり(3cmを超え6cm以下)

$$\text{A2橋台: } 0.30 \times 4.437 = 1.33 \quad \text{m}^2$$

4. 人力積込(コンクリート塊)

$$\begin{array}{rcl} \text{コンクリート塊(はつり)} & & \\ 2.48 \times 0.01 + 1.33 \times 0.05 & = & 0.091 \quad \text{m}^3 \end{array}$$

5. 殻運搬

$$\begin{array}{rcl} \text{無筋コンクリート(人力)} & & \\ 0.092 + 2.48 \times 0.01 + 1.33 \times 0.05 & = & 0.183 \quad \text{m}^3 \end{array}$$

6. コンクリート(24-12-25H)

$$\begin{array}{rcl} \text{A1橋台: } (0.293 + 0.293) \times 3.837 \times 0.069 & = & 0.16 \quad \text{m}^3 \\ \text{A2橋台: } (0.293 + 0.293) \times 4.437 \times 0.069 & = & 0.18 \quad \text{m}^3 \\ \hline & = & 0.34 \quad \text{m}^3 \end{array}$$

7. 型枠

$$\begin{array}{rcl} \text{A1橋台: } 3.837 \times 0.069 \times 4 & = & 1.06 \quad \text{m}^2 \\ \text{A2橋台: } 4.437 \times 0.069 \times 4 & = & 1.22 \quad \text{m}^2 \\ \hline & = & 2.28 \quad \text{m}^2 \end{array}$$

8. 伸縮継手(ES型(ステンレス製))

$$3.837 + 4.437 = 8.27 \quad \text{m}$$

9. コンクリートアンカボルト設置

A1橋台	$15 \times 2 \times 2$	=	60	本
A2橋台	$17 \times 2 \times 2$	=	68	本
		=	128	本

10. 鉄筋工 (SD345,D13)

A1橋台				
H1	$0.064 \times 15 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	3.8	kg
H2	$3.637 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	14.5	kg
A2橋台				
H1	$0.064 \times 17 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	4.3	kg
H2	$4.237 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	16.9	kg
		=	39.5	kg

11. 注入式目地材(シリコーン #70相当品)

A1橋台:	$3.837 \times 0.001 \times 1000$	=	3.84	ℓ
A2橋台:	$4.437 \times 0.001 \times 1000$	=	4.44	ℓ
		=	8.28	ℓ

数量集計表（橋面防水工）

[illegible]

橋面防水工

1. 橋面防水工 (塗膜系防水)

$$43.00 = 43.00 \text{ m}^2$$

2. 縦横断排水管 (18スプリングメッシュ相当品)

$$\begin{array}{rcl} \text{縦断排水管: } 11.23 + 11.26 & = & 22.49 \text{ m} \\ \text{横断排水管: } 3.84 + 4.32 & = & 8.16 \text{ m} \\ \hline & = & 30.65 \text{ m} \end{array}$$

3. 水抜きパイプ (スラブドレーン)

$$L=320 \text{ 標-3 : } 2 \times 2 = 4 \text{ 本}$$

4. フレキシブルチューブ

$$\begin{array}{rcl} \text{A1橋台・A2橋台上流 } L=700 & = & 3 \text{ 本} \\ \text{A2橋台下流 } L=950 & = & 1 \text{ 本} \end{array}$$

5. 配管支持具

$$\begin{array}{rcl} \text{支持具 (ステン厚サドル) 15A} & & \\ 2 \times 2 & = & 4 \text{ 個} \end{array}$$

6. 成型目地 4mm厚(セロシールSS相当品以上)

$$11.23 + 11.26 + 3.84 + 4.32 = 30.65 \text{ m}$$

7. 端部目地処理(シルバーメッシュ相当品以上)

$$11.23 + 11.26 + 3.84 + 4.32 = 30.65 \text{ m}$$

8. コンクリート削孔

$$50 \times 320 : 2 \times 2 = 4 \text{ 孔}$$

9. 構造物とりこわし工(無筋コンクリート)

$$100, t=50 : (\sqrt{4 \times 0.10^2} - \sqrt{4 \times 0.05^2}) \times 0.05 \times 2 \times 2 = 0.001 \text{ m}^3$$

10. エポキシ樹脂注入(単位重量 W=1130kg/m³)

$$\left(\frac{1}{4} \times 0.10^2 \times 0.02 + \frac{1}{4} \times 0.05^2 \times 0.270 - \frac{1}{4} \times 0.0427^2 \times 0.290 \right) \times 2 \times 2 = 0.00109 \text{ m}^3$$

$$W = 0.00109 \text{ m}^3 \times 1130 \text{ kg/m}^3 = 1.23 \text{ kg}$$

11. 殻運搬(無筋コンクリート)

$$\left(\frac{1}{4} \times 0.10^2 \times 0.05 + \frac{1}{4} \times 0.05^2 \times 0.270 \right) \times 2 \times 2 = 0.004 \text{ m}^3$$

数量集計表（排水柵設置工）

[illegible]

排水桝設置工

N= 4 箇所

1. コンクリートはつり(t = 3cm以下)

$$0.50 \times 0.30 \times 4 = 0.60 \text{ m}^2$$

2. コンクリート削孔 (100 × 324)

$$= 4 \text{ 孔}$$

3. 樹脂グラウト (比重 = 1.13)

$$\left(\frac{1}{4} \times 0.100^2 - \frac{1}{4} \times 0.089^2 \right) \times 0.314 \times 4 = 0.002 \text{ m}^3$$

$$W = 0.002 \times 1.13 \times 1000 = 2.26 \text{ kg}$$

4. シーリング材 (エポキシ樹脂系, 単位重量1.70t/m3)

$$\left(\frac{1}{4} \times 0.100^2 - \frac{1}{4} \times 0.089^2 \right) \times 0.020 \times 1.70 \times 4 = 0.00022 \text{ t}$$

$$= 0.22 \text{ kg}$$

5. コンクリート (18-8-25H)

$$0.50 \times 0.30 \times 0.05 \times 4 = 0.030 \text{ m}^3$$

控除

$$(0.10 \times 0.10 + 0.30 \times 0.20) \times \frac{1}{2} \times 0.01 \times 4 = -0.001 \text{ m}^3$$

$$\frac{1}{4} \times 0.089^2 \times 0.04 \times 2 = -0.001 \text{ m}^3$$

$$= 0.028 \text{ m}^3$$

6. 型枠

$$(0.50 + 0.30 \times 2) \times 0.04 \times 4 = 0.176 \text{ m}^3$$

7. 排水装置

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
排水桷	Pipe	80A	844	1	4.55	3.8	3.8	SUS304	
	目皿			1		0.1	0.1	SUS304	
	PL	10 × 10	80	3	0.79	0.1	0.3	SUS304	
計							4.2		
	4 箇所当り						16.8		

仕 訳

材 質	種 別	寸法	規格	重量	単位
SUS304	Pipe	80A		15.2	kg
SUS304	目皿			0.4	kg
SUS304	PL	t=10		1.2	kg

8. 排水管設置 80A L= 0.85 m/箇所

$$0.85 \times 4 = 3.40 \text{ m}$$

【奥部 橋】

数量集計表（橋面舗装工）

[illegible]

橋面舗装工

1. 表層 (密粒度アスコン (13) , t=40mm)

42.40 = 42.40 m²

2. 基層 (粗粒度アスコン (20) , t=0 ~ 38mm)

42.40 = 42.40 m²

数量集計表（舗装撤去復旧工）

[illegible]

1. 舗装版切断(アスファルトt=40mm)

A1橋台	=	3.03	m
A2橋台	=	9.08	m
	=	12.11	m

2. 舗装版破碎(アスファルトt=40mm)

102.46	=	102.46	m ²
--------	---	--------	----------------

3. 殻運搬

アスファルト 102.46 × 0.04	=	4.10	m ³
-------------------------	---	------	----------------

4. 掘削

測点	距離	掘削	平均	土量	
+33.40		0.4			
+40.00	6.60	1.3	0.85	5.6	
+46.00	6.00	1.2	1.25	7.5	
+52.00	6.00	1.9	1.55	9.3	
+58.50	6.50	1.0	1.45	9.4	
合計				31.8	= 31.8 m ³

5. 土砂等運搬

=	31.8	m ³
---	------	----------------

6. 表層(再生密粒度アスコン(13), t=40mm)

A1橋台側 : 20.03	=	20.03	m ²
A2橋台側 : 36.60	=	36.60	m ²
	=	56.63	m ²

7. 上層路盤(粒調碎石(M-30), t=100mm)

A1橋台側 : 20.03	=	20.03	m ²
A2橋台側 : 36.60	=	36.60	m ²
	=	56.63	m ²

8. 不陸整正(粒調碎石, t=30mm)

A1橋台側 : 20.03	=	20.03	m ²
A2橋台側 : 36.60	=	36.60	m ²
	=	56.63	m ²

【 奥部 橋 】

数量集計表（橋脚（基部）補修工）

[illegible]

橋脚（基部）補修工

1. コンクリート(18-8-40BB)

$$(0.70 \times 3.77 + 1/2 \times 0.70 \times 0.43) \times 0.30 = 0.837$$

控除

$$0.37 \times 0.37 \times 0.30 \times 3 = - 0.123$$

$$[1/2 \times 0.37 \times 1/2 \times (0.115 + 0.13)] \times 0.30 = - 0.007$$

$$V = 0.837 - 0.123 - 0.007 = 0.71 \text{ m}^3$$

2. 型 枠

$$(0.70 + 3.77 \times 2 + 0.554 \times 2) \times 0.30 = 2.80 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋（差し筋） SD345,D16

$$W = 1.56 \text{ kg/m} \times 0.50 \times 8 = 6.24 \text{ kg}$$

4. 削 孔 60 × 300

$$N = 8 \text{ 孔}$$

【奥部 橋】

数量総括表（鉄筋探査工）

[illegible]

1. 鉄筋探査工 下向き

排水管設置

$0.50 \times 0.30 \times 4$

= 0.60 m2

水抜きパイプ設置

$0.30 \times 0.30 \times 4$

= 0.36 m2

= 0.96 m2

数量集計表（仮設工）

[illegible]

無名橋 2 0

数 量 集 計 表

数量集計表（断面修復工）

[illegible]

1. 断面修復工

[illegible]

2. 補強鉄筋

D19(SD345)

$$G1 \quad 4 \times 6.700 \times 2.250 = 60.3 \text{ kg}$$
$$G2 \quad 4 \quad \times \quad 6.700 \quad \times \quad 2.250 \quad = \quad 60.3 \text{ kg}$$

計 = 120.6 kg

数量集計表（水切り設置工）

[illegible]

1. 水切り設置工（水切りアイドリップ相当品 接着剤ボンドエックス相当品）

箇所		長さ L (m)				摘 要
	上流側	7.60				
	下流側	7.60				
合 計		15.20				

数量集計表（仮設工）

[illegible]