

1. 数量総括表(コンクリート補修工)

工種	種 別	細 別	規 格	単位	実施数量	変更数量	摘 要
本体工							
1	コンクリート補修工						
	1.1 ひびわれ充填工						
		ひび割れ充填工	1.0mm以上のひび割れ	m	3.30		
			充填量 幅1cmx深さ1cmx延長x	kg	0.99		比重:2000kg/m3

1. コンクリート補修工

(1) ひびわれ補修工（上部構造）

1) ひびわれ注入工数量（上部構造（土留工））

番号	幅(mm)	長さ(m)	深さ(m)	判定区分	備考
(1)	1.00	1.10	0.020	Ⅱ	
(2)	1.00	1.10	0.020	Ⅱ	
(3)	1.20	1.10	0.020	Ⅱ	
(4)	1.30	1.10	0.020	Ⅱ	
(5)	1.20	1.10	0.020	Ⅱ	
(6)	1.00	1.10	0.020	Ⅱ	
合計			-	※深さはかぶり相当を想定	

2) 注入量算出式

2) 充填量算出式

上表中の充填量は下式より算出する。

$$V=0.01(\text{幅}) \times 0.015(\text{深さ}) \times L(\text{延長}) \times 1750(\text{比重})$$

3) 全体数量

① ひびわれ長さ

$$L = 1.10 \times 3 = 3.30 \quad \text{m}$$

② ひびわれ充填材

$$V = 0.01 \times 0.015 \times 3.3 \times 2000 = 0.99 \quad \text{kg}$$

塗装塗替工

1. 塗装面積集計表

(1) 素地調整工

2種ケレン相当(塗膜剥離剤)

$$\begin{array}{rcll} A & = & \text{塗装面積計算書より} & = 855.91 \\ & & & \div 860 \end{array}$$

(2) 脱脂洗浄工、下塗り

弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗

$$\begin{array}{rcll} A & = & \text{塗装面積計算書より} & = 855.91 \\ & & & \div 860 \end{array}$$

(3) 中塗り

弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗

$$\begin{array}{rcll} A & = & (\text{塗装面積計算書より}) & = 855.91 \\ & & & \div 860 \end{array}$$

(4) 素地調整工

弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗

$$\begin{array}{rcll} A & = & (\text{塗装面積計算書より}) & = 855.91 \\ & & & \div 860 \end{array}$$

2. 全面塗替え塗装工

塗装面積計算書(その1)

部 材 名	種 別	m ² /m	x	m	x	ネット率	面数	個数	塗装面積	備 考
1	PL	0.200	x	3.977			2	26	41.36	
2	PL	0.200	x	4.865			2	26	50.60	
3	PL	1.217	x	4.071	x	44 %	2	26	113.36	
4	PL	0.200	x	3.027			2	0	0.00	
5	PL	0.200	x	3.915			2	0	0.00	
6	PL	1.217	x	3.121	x	46 %	2	0	0.00	
7	PL	0.200	x	2.582			2	26	26.85	
8	PL	0.200	x	2.958			2	26	30.76	
9	PL	0.904	x	2.803	x	55 %	2	13	36.23	
10	PL	0.090	x	0.200	x	65 %	2	26	0.61	
11	PL	0.090	x	0.200	x	65 %	2	26	0.61	
12	PL	0.090	x	0.420	x	63 %	2	52	2.48	
13	PL	0.090	x	0.200	x	65 %	2	104	2.43	
14	PL	0.300	x	0.400			1	26	3.12	
15	B.N	8.00	m ² /1000本				1	52	0.42	M27
16	H.T.B	5.29	m ² /1000本				1	1144	6.05	M20
17	H	1.163	x	0.521		94 %	1	13	7.40	H200×200×8×12
18	H	1.163	x	0.712		95 %	1	13	10.23	H200×200×8×12
19	H.T.B	5.29	m ² /1000本				1	260	1.38	M20
20	H	1.748	x	0.922		78 %	1	13	16.34	H300×300×10×15
21	H	1.748	x	3.356			1	13	76.26	H300×300×10×15 平均長
22	H.T.B	5.29	m ² /1000本				1	364	1.93	M20
23	[0.679	x	1.760			1	26	31.07	[200×80×7.5×11
24	L	0.293	x	3.250			1	26	24.76	L75×75×6
25	L	0.293	x	2.440			1	0	0.00	L75×75×6
26	L	0.293	x	1.880			1	13	7.16	L75×75×6
27	PL	0.290	x	0.510	x	98 %	2	26	7.54	
27	控除	-0.040	x	0.510			2	26	-1.06	2.5ラップ面
27	控除	-0.200	x	0.230			2	26	-2.39	23ラップ面
27	控除	-0.075	x	0.180			2	26	-0.70	24.25ラップ面
28	PL	0.290	x	0.410	x	79 %	2	26	4.88	
28	控除	-0.030	x	0.410			2	26	-0.64	2.5ラップ面
29	PL	0.265	x	0.300	x	94 %	2	26	3.89	
29	控除	-0.030	x	0.300			2	26	-0.47	2ラップ面
29	控除	-0.075	x	0.220			2	26	-0.86	24ラップ面
30	PL	0.300	x	0.300	x	95 %	2	0	0.00	
30	控除	-0.030	x	0.300			2	0	0.00	5ラップ面
30	控除	-0.075	x	0.220			2	0	0.00	25ラップ面
31	PL	0.200	x	0.305	x	91 %	2	26	2.89	
31	控除	-0.077	x	0.200			2	26	-0.80	2ラップ面
31	控除	-0.075	x	0.160			2	26	-0.62	25ラップ面
32	B.N	2.82	m ² /1000本				1	260	0.73	M16
33	H	1.340	x	1.920			1	13	33.45	H294×200×8×12
34	PL	0.300	x	0.670	x	81 %	2	26	8.47	
34	控除	-0.265	x	0.294			2	26	-4.05	5ラップ面

※形鋼、鋼管類、B.N類のm当り及び1000組当り面積は、でデザインデータブックを参照。

[illegible]

※形鋼、鋼管類、B.N類のm当り及び1000組当り面積は、でデザインデータブックを参照。

1. 数量総括表(本体工)(2ヶ年目)

[illegible]

1. 防水工

(1) 防水工

1) 防水工 (高性能防水材)

$$A1(\text{標準部}) = \text{防水工図より} = 410.0 \text{ m}^2$$

$$\begin{aligned} A2(\text{端部20cm}) &= (L1 + L2 + L3 + L4) \\ &= (60 + 5.8 + 61.3 + 8.5) \\ &= 135.6 \text{ m} \\ &\quad (27.1) \text{ m}^2 \\ \hline \text{合計} &= 437.1 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

2) 床掘

$$V = 410 \times 0.30 = 123 \text{ m}^3$$

3) 透水層 (碎石)

$$V = 0.20 \times 0.20 \times 60 = 2.4 \text{ m}^3$$

4) 埋戻

$$V = 123 - 2.4 = 120.6 \text{ m}^3$$

(2) 排水処理

1) コンクリート削孔

$$\text{削孔径 } \phi 120 \times \text{削孔延長 } L=250 \quad N = 6 \text{ 箇所}$$

2) 注入材 (エポキシ樹脂 単位体積重量 $\gamma = 1200 \text{ kg/m}^3$)

$$W = \pi / 4 \times (0.12^2 - 0.114^2) \times 0.250 \times 1200 \times 6 \times 1.20$$
$$W = 2.4 \text{ kg}$$

$$\div 2.0 \text{ kg}$$

$$L = 0.25 \times 6 \quad L = 1.5 \text{ m}$$

3) 排水管

$$\cdot 90^\circ \text{ エルボ } (\phi 100 \text{ 用}) \quad N = 6 \text{ 箇所}$$

$$\cdot 90^\circ \text{ Y } (\phi 100 \text{ 用}) \quad N = 6 \text{ 箇所}$$

・ VP管 ($\phi 100$ 用)

$$L = (0.389 + 0.396) \times 6 = 4.7 \text{ m}$$

4) 吸出し防止剤 (200×200)

$$N = 6 \text{ 箇所}$$

5) 鉄筋探査 (横向き)

$$A = (0.50 \times 0.50) \times 6 = 1.5 \text{ m}^2$$

1. 足場工

(1) 吊り足場

・頂版下面L1

=

8.4

×

27.5

=

231.0 m2

・支柱側面L3

=

0.6

×

28.1

=

16.9 m2

合計

=

247.9 m2

≒

250 m2

(2) 単管足場

・川側 L1

=

4.0

×

26.8

=

107.2 掛m2

・山側 L2

=

4.0

×

26.3

×

2

面

=

210.4 掛m2

合計

=

317.6 掛m2

≒

320 掛m2

(2) キャットウォーク

・ L1+L2+L4

60.1

+

5.8

+

8.5

=

74.3 m

合計

=

74.3 m

≒

74 m