

数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
						当初設計	変更設計	
道路修繕								
	山伏橋修繕工				式	1		
		伸縮装置設置工			式	1		
			伸縮装置設置工		m	28		
		舗装打換え工			式	1		
			アスファルト舗装	付着性改善型AS(13)表層 t=5cm	m2	199		
			舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=5cm	m2	199		
			防水層	塗膜系	m2	199		
			排水管	18	m	71		
			整形目地材	セロシ-ルSS同等品以上 5mm厚 B=30mm	m	28		
			端部目地処理	シルバーメッシュ同等品以上 B=150mm	m	71		
			殻運搬処理	As殻	m2	10		
		配水工			式	1		
			排水管		式	1		
			地覆復旧工		式	1		
			たて排水管	Vu 75	箇所	1		
		断面修復工			式	1		
			鉄筋防錆処理含む	左官工法	橋	1		0.005m3
		区画線工			式	1		
			熔融式区画線	実線 W=20cm	m	91		
			薄層カラー舗装	W=50cm	m2	71		
		仮設工			式	1		
			吊足場		m2	10		

橋面防水工							1式当り	
名 称	算 式					単 位	数 量	
橋面防水工								
アスファルト舗装(表層)	A1 ~ P1	9.48	×	7.00	= 66.36	m2	198.6	
密粒度アスコン(13) t=5cm	P1 ~ P2	9.41	×	7.00	= 65.87			
	P2 ~ A2	9.48	×	7.00	= 66.36			
	計				= 198.59			
舗装版破碎	A1 ~ P1	9.48	×	7.00	= 66.36	m2	198.6	
アスファルト舗装t=5cm	P1 ~ P2	9.41	×	7.00	= 65.87			
	P2 ~ A2	9.48	×	7.00	= 66.36			
	計				= 198.59			
防水層 (塗膜系)	A1 ~ P1	9.48	×	7.00	= 66.36	m2	198.6	
	P1 ~ P2	9.41	×	7.00	= 65.87			
	P2 ~ A2	9.48	×	7.00	= 66.36			
計				= 198.59				
排水管 (18)	縦断排水管							
	A1 ~ P1				= 9.48	m	71.2	
	P1 ~ P2				= 9.41			
	P2 ~ A2				= 9.48			
	横断排水管							
	A1 ~ P1	7.13	×	2	= 14.26			
	P1 ~ P2	7.13	×	2	= 14.26			
	P2 ~ A2	7.13	×	2	= 14.26			
	計				= 71.15			
整形目地材 (5mm厚、B=30mm セリシールSS同等品以上)	A1 ~ P1				= 9.48	m	28.4	
	P1 ~ P2				= 9.41			
	P2 ~ A2				= 9.48			
	計				= 28.37			
端部目地処理 (シルバ'-メッシュ同等品以上B=150mm)	排水管の項より					= 71.15	m	71.2
排水管						=	式	1
地覆復旧工						=	式	1
たて排水管	A2橋台大仁側				N = 1	箇所	1	
殻運搬処理	As殻	舗装版破碎より	198.59	×	0.05	= 9.93	m3	9.9

排水管数量

1式当たり

数量表

種別	形状・寸法(mm)				単位重量 (kg/m)	1個分重量 (kg)	数量	重量 (kg)	摘要			
STKR	125	x	125	x	6	x	1573	21.70	34.13	4	136.5	
STKR	100	x	100	x	3.2	x	100	9.52	0.95	4	3.8	
PL	125	x	6	x	125				0.74	4	3.0	
R B	6	x	240					0.222	0.05	4	0.2	
重量合計											143.5 kg	

数量表

種別	形状・寸法(mm)				単位重量 (kg/m)	1個分重量 (kg)	数量	重量 (kg)	摘要				
FB	100	x	6	x	166				0.78	4	3.1	SS400・HDZ35	
FB	100	x	6	x	60				0.28	4	1.1	SS400・HDZ35	
BOLT	M	12	x	40	(1	B,	1	UN,	2	W)	4	
BOLT	M	12	x	15	(1	B,			1	W)	8	
カットアンカー	M	12									8		
重量合計											4.2 kg		

数量表

種別	形状・寸法(mm)				単位重量 (kg/m)	1個分重量 (kg)	数量	重量 (kg)	摘要				
FB	100	x	6	x	376				1.77	8	14.2	SS400・HDZ35	
BOLT	M	12	x	40	(1	B,	1	UN,	2	W)	8	
重量合計											14.2 kg		

数量表

種別	形状・寸法(mm)				単位重量 (kg/m)	1個分重量 (kg)	数量	重量 (kg)	摘要			
FB	100	x	6	x	270				1.27	1	1.3	SS400・HDZ35
FB	100	x	6	x	326				1.54	1	1.5	SS400・HDZ35
FB	100	x	6	x	326				1.54	1	1.5	SS400・HDZ35
FB	100	x	6	x	270				1.27	1	1.3	SS400・HDZ35
重量合計											5.6 kg	

総合計 167.5 kg

数量表

種別	形状・寸法(mm)				単位重量 (kg/m)	1個分重量 (kg)	数量	重量 (kg)	摘要			
	D	16	x	300		1.560	0.47	24	11.3			
	D	16	x	500		1.560	0.78	12	9.4			
	D	13	x	640		0.995	0.64	20	12.8			
	D	13	x	641		0.995	0.64	16	10.2			
重量合計											43.7 kg	

地覆復旧工			
			1式当り
名 称	算 式	単 位	数 量
コンクリート (24-8-25BB)	$1/2 \times (0.25+0.277) \times 0.45 \times 0.60 \times 4 - 0.125 \times 0.125 \times 0.45 \times 4 = 0.256$	m3	0.256
型枠 (鉄筋構造物)	$(0.25 + 0.277) \times 0.60 \times 4 = 1.26$	m2	1.26
鉄筋	図面参照 = 43.7	kg	43.7
コンクリート保護工	次項参照	式	1
コンクリートカッター (平均厚さ26cm)	$0.45 \times 2 \times 4 = 3.6$	m	3.60
コンクリート取壊し (鉄筋構造物)	$1/2 \times (0.25+0.277) \times 0.45 \times 0.60 \times 4 = 0.28$	m3	0.28
殻運搬処理 (Co殻)	$1/2 \times (0.25+0.277) \times 0.45 \times 0.60 \times 4 = 0.28$	m3	0.28
コンクリート削孔 (径25mm、L=130mm)	$6 \times 4 = 24$	個	24
エポキシ樹脂	$((0.025^2 - 0.016^2) \times 3.14 / 4 \times 0.13) \times 1.2 \times 1.15 \times 24 = 1.25$	kg	1.25

コンクリート保護(剥落対策)工

施工面積

$$\begin{aligned} & (0.25 + 0.277 + 0.45) \times 0.60 \times 4 \\ - & 0.125 \times 0.125 \times 0.45 \times 4 = 2.32 \end{aligned} \quad \underline{2.3 \text{ m}^2}$$

下地処理工

サンダーケレン

施工面積に同じ

2.3 m²

プライマー

ネオプライマー同等品

$$\begin{aligned} & \text{kg/m}^2 \\ 2.32 \times 0.10 & = 0.2 \end{aligned} \quad \underline{0.2 \text{ kg}}$$

含浸接着材

ショーボンドHB同等品

$$\begin{aligned} & \text{kg/m}^2 \\ 2.32 \times 1.0 & = 2.3 \end{aligned} \quad \underline{2.3 \text{ kg}}$$

特殊ラミネートシート

ハイブリッドシート同等品

$$\begin{aligned} & \text{m}^2/\text{m}^2 \\ 2.32 \times 1.0 & = 2.3 \end{aligned} \quad \underline{2.3 \text{ m}^2}$$

区画線工			
			1式当り
名 称	算 式	単 位	数 量
区画線工			
熔融式区画線 (白色W=20cm)	$L = 30.36 + 30.32 = 60.68$	m	60.7
熔融式区画線 (黄色W=20cm)	$L = 30.38$	m	30.4
薄層加-舗装 (W=50cm)	$L = 2.75 \times 3 \times 8 + 2.95 \times 3 \times 8 + 2.95 \times 2 = 142.70$ $A = 142.70 \times 0.50 = 71.35$	m ²	71.4

仮設工			
			1式当り
名 称	算 式	単 位	数 量
仮設工 吊足場	$A = (0.45 + 0.80) \times 2.00 \times 4 = 10.00$	m2	10

2-2. 31.1kmBOX 補修工数量計算

断面修復工・鉄筋防錆工

位置	損傷状況	幅B(mm)	長さL(mm)	深さt(mm)	箇所数	体積V(m3)	
1	頂版下面	鉄筋露出	400	300	30	1	0.004
3	頂版下面	鉄筋露出	500	300	30	1	0.005
4	頂版下面	鉄筋露出	300	300	30	1	0.003
5	頂版下面	鉄筋露出	300	400	30	1	0.004
6	頂版下面	鉄筋露出	400	300	30	1	0.004
7	頂版下面	鉄筋露出	300	400	30	1	0.004
8	頂版下面	鉄筋露出	400	350	30	1	0.004
9	頂版下面	鉄筋露出	350	350	30	1	0.004
10	頂版下面	鉄筋露出	200	250	30	1	0.002
11	頂版下面	鉄筋露出	300	200	30	1	0.002
12	頂版下面	鉄筋露出	300	300	30	1	0.003
13	頂版下面	鉄筋露出	200	200	30	1	0.001
14	頂版下面	鉄筋露出	250	250	30	1	0.002
15	頂版下面	鉄筋露出	350	200	30	1	0.002
16	頂版下面	鉄筋露出	200	200	30	1	0.001
17	頂版下面	鉄筋露出	200	200	30	1	0.001
18	頂版下面	鉄筋露出	100	100	30	1	0.0003
19	頂版下面	鉄筋露出	350	300	30	1	0.003
20	頂版下面	鉄筋露出	450	350	30	1	0.005
21	頂版下面	鉄筋露出	300	200	30	1	0.002
22	頂版下面	鉄筋露出	200	200	30	1	0.001
23	頂版下面	鉄筋露出	300	200	30	1	0.002
24	頂版下面	鉄筋露出	100	100	30	1	0.0003
27	頂版下面	鉄筋露出	700	500	30	1	0.011
28	頂版下面	鉄筋露出	200	200	30	1	0.001
29-1	頂版下面	鉄筋露出	900	350	30	1	0.009
29-2	頂版下面	鉄筋露出	400	450	30	1	0.005
30	頂版下面	鉄筋露出	300	1000	30	1	0.009
31	頂版下面	鉄筋露出	200	400	30	1	0.002
32	頂版下面	鉄筋露出	200	200	30	1	0.001
33	頂版下面	鉄筋露出	200	300	30	1	0.002
34	頂版下面	鉄筋露出	400	300	30	1	0.004
35	頂版下面	鉄筋露出	150	150	30	1	0.001
36	頂版下面	鉄筋露出	400	800	30	1	0.010
37	頂版下面	鉄筋露出	200	200	30	1	0.001
38	頂版下面	鉄筋露出	250	250	30	1	0.002
39	頂版下面	鉄筋露出	600	100	30	1	0.002
40	頂版下面	鉄筋露出	200	100	30	1	0.001
41	頂版下面	鉄筋露出	350	200	30	1	0.002
207	A2橋台側壁	鉄筋露出	150	150	30	1	0.001
計							0.124

ポリマ-セメントモルタル充填工

	位置	損傷状況	幅B(mm)	長さL(mm)	深さt(mm)	箇所数	体積V(m3)
110	A1橋台側壁	ジャンカ	100	50	30	1	0.0002
214	A2橋台側壁	ジャンカ	150	1100	30	1	0.005
小計							0.005
合計							0.005

ひび割れ修復工

注入量 = 幅×長さ×深さ×1.06/m³×1.15

シーリング材 = 0.03(m)×長さ×0.002(m)×1,700kg/m³×1.15

ロス率:1.15

位置	幅B(mm)	長さL(m)	深さt(m)	箇所数	注入量(kg)	シーリング材(kg)	注入器具	
25	頂版下面	0.20	1.950	0.400	1	0.215	0.229	7
26	頂版下面	0.20	1.000	0.400	1	0.110	0.117	4
合計			2.950			0.326	0.346	11

・注入器具1個あたりの注入材 43g/本 として算出する。
(43gは、低圧注入器具内の残材料をロスとして含む値である。)

ひび割れ全体の注入量より注入器具数を算出すると、
 $n' = 326 / 43 = 8$ 個となる。

従って設置間隔Lは、 $2.950 / 8 = 0.389$ m となる。
 注入器具の設置間隔は、200~300mm程度が一般的であるため、設置間隔は、300 mmとする。

・注入器具数
 $n = 11$ 個

・注入材
 $W = 43 \text{ g/本} \times 11 \text{ 個} = 0.473 \text{ kg}$

・1橋当り施工日数
 $D = 0.06 \times L + 0.71 = 0.9$ 日

防水対策工(シールコンクリート工)			
			1式当り
名 称	算 式	単 位	数 量
シールコンクリート工 シールコンクリート	図面より	A = 284.4	m2 284.4
遮水シート	図面より	A = 284.4	m2 284.4
法面整形	図面より	A = 284.4	m2 284.4