

設計数量総括表

令和8年度生名野口橋橋梁修繕工事

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
補修工				式		1		
	塗り替え塗装工			式		1		
		素地調整	2種ケレン	m2		32.5		
		下塗り	ローバル同等品 塗布量250g/m2	m2		32.5		
		上塗り	ローバル同等品 塗布量250g/m2	m2		32.5		
	床版舗装打ち換え工			式		1		
		舗装版切断工	アスファルト舗装、平均舗装厚 t=18cm	m		3.7		
		既設アスファルト舗装撤去工	平均舗装厚 t=20cm	m2		14.00		
		床版舗装コンクリート工	無筋構造物、人力打設、 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3		2.80		
		アスファルト殻運搬・処分	小規模土工準用	m3		2.80		
		支保工	平均設置高H=1.865m、支保耐力5.4kN/m2、パイプサポート支保	空m3		23.9		
	下鋼板部材取替工			式		1		
		下鋼板部材撤去工	A箇所：PL-400x6x2051	式		1		
		下鋼板部材撤去工	B箇所：PL-400x6x529	式		1		
		新設下鋼板部材設置工	A箇所：PL-400x6x2051	式		1		

設計数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
		新設下鋼板部材設置工	B箇所：PL-400x6x529	式		1		
		新設下鋼板材料	A箇所：PL-400x6x2051 (SM400A)	t		0.04		
		新設下鋼板材料	B箇所：PL-400x6x529 (SM400A)	t		0.01		
		現場すみ肉溶接工 4mm	6mm換算延長	m		4.48		
		下鋼板撤去部材運搬・処分工	スクラップ、ヘビーH1	t		0.05		
	受桁補剛材部材取替工			式		1		
		既設補剛材撤去工		箇所		10		
		新設補剛材設置工		箇所		10		
		新設補剛材材料	PL-72x9x130 (SM400A)	t		0.01		
		現場すみ肉溶接工 6mm		m		5.21		
		補剛材部材運搬・処分工	スクラップ、ヘビーH1	t		0.01		
	受桁ウェブ当て板補修工			式		1		
		当て板部材設置工		箇所		1		
		当て板部材材料	PL-120x9x110 (SM400A)	t		0.001		
		現場すみ肉溶接工 6mm		m		0.46		

設計数量総括表

[illegible]

一般計算書

種 別：塗り替え塗装工
 ブロック：塗り替え塗装工
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
素地調整		
2種ケレン	【車道部】 下鋼板 $A1 = 1/2 \times (0.136 + 0.244) \times 0.730 = 0.14$ $A2 = 0.730 \times (2.435 + 2.435) = 3.56$ $A3 = 1/2 \times (1.992 + 2.051) \times 0.400 = 0.81$ $A4 = 0.400 \times 2.955 = 1.18$ $A5 = 1/2 \times (2.389 + 2.512) \times 0.840 = 2.06$ $A6 = 0.840 \times 2.435 = 2.05$ $A7 = 1/2 \times (4.765 + 4.824) \times 0.400 = 1.92$ $A8 = 1/2 \times (4.716 + 4.765) \times 0.330 = 1.56$ 小計 $A = 0.14 + 3.56 + 0.81 + 1.18 + 2.06$ $+ 2.05 + 1.92 + 1.56 = 13.28$ 【歩道部】 鋼床版下面 $A1 = \text{CAD計測より} = 2.91$ エンドPL部 $A2 = 0.150 \times 1.190 + 0.150 \times 0.284$ $+ 0.145 \times 1.190 = 0.39$ $A3 = 0.150 \times 1.190 \times 2 + 0.145 \times 1.190 \times 1.5 = 0.62$ サイドCH部 $A4 = 0.075 \times (2.470 + 2.470 - 0.150 \times 2)$ $+ 0.150 \times 2.470 = 0.72$ $A5 = 0.075 \times (2.470 + 2.470 - 0.150 \times 2)$ $+ 0.150 \times 2.470 = 0.72$ 縦リブ $A6 = 0.075 \times 1.220 \times 2 \times 6 = 1.10$ 横リブ $A7 = 0.110 \times 1.177 \times 2 = 0.26$ 接続部鋼板 $A8 = 0.520 \times 0.110 = 0.06$ 側面部 $A9 = 0.271 \times 0.270 = 0.07$ 補修支柱基部 $A10 = \pi \times 0.0605 \times 0.100 = 0.02$ 小計 $A = 2.91 + 0.39 + 0.62 + 0.72 + 0.72$ $+ 1.10 + 0.26 + 0.06 + 0.07 + 0.02 = 6.87$ 【バチ部】 下鋼板 $A1 = \text{CAD計測より} = 2.12 + 0.94 = 3.06$ 側面部 $A2 = 1/2 \times (0.270 + 0.210) \times 3.275 = 0.79$ $A3 = 1/2 \times (0.210 + 0.170) \times 1.985 = 0.38$ $A4 = 0.075 \times 2 \times 3.100 = 0.47$ リブ $A5 = 1/2 \times 0.145 \times 0.080 \times 2 = 0.01$ $A6 = (1/2 \times (0.033 + 0.200) \times 0.195$ $+ 0.200 \times 0.055) \times 2 = 0.07$ $A7 = (1/2 \times (0.055 + 0.200) \times 0.350$ $+ 0.200 \times 0.050) \times 2 = 0.11$ $A8 = (1/2 \times (0.049 + 0.200) \times 0.200$ $+ 0.200 \times 0.050) \times 2 = 0.07$ $A9 = 1/2 \times (0.040 + 0.090) \times 0.110 \times 2 = 0.01$ 防護柵基礎PL $A10 = 0.085 \times 0.205 \times 2 = 0.03$ $A11 = 1/2 \times 0.170 \times 0.170 \times 2 = 0.03$ 橋面部 $A12 = \text{CAD計測より} = 0.94$ 補修支柱基部 $A13 = \pi \times 0.0605 \times 0.050 = 0.01$ 小計 $A = 3.06 + 0.79 + 0.38 + 0.47 + 0.01$ $+ 0.07 + 0.11 + 0.07 + 0.01 + 0.03$ $+ 0.03 + 0.94 + 0.01 = 5.98$	

一般計算書

種別：塗り替え塗装工
 ブック：塗り替え塗装工
 区分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
	【橋台部受桁】 本体 $A1 = (0.072 \times 2 + 0.150 \times 2) \times 2.450 = 1.09$ 補剛材 $A2 = 0.072 \times 0.130 \times 2 \times 17 = 0.32$ ※アンカーナット部は微小面積であるため計上しない。 小計 $A = 1.09 + 0.32 = 1.41$ 【横桁部】 本体 $A1 = 29.0\text{kg/m} \times 5.280 \times 0.0336\text{m}^2/\text{kg}$ $- 0.125 \times 1.581 = 4.95$ 小計 $A = 4.95$ 【塗装面積】 合計 $A = 13.28 + 6.87 + 5.98 + 1.41 + 4.95 = 32.49$	32.5 m2
下塗り	$A = 32.49$	
ローバル同等品 塗布量250g/m2		32.5 m2
上塗り	$A = 32.49$	
ローバル同等品 塗布量250g/m2		32.5 m2

一般計算書

種 別：床版舗装打ち換え工
 ブロック：床版舗装打ち換え工
 区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
舗装版切断工 アスファルト舗装、平均舗装厚 t=18cm	平均舗装厚 $T = (1/2 \times (0.177 + 0.235) \times 1.342 + 0.160 \times 2.345) / (1.342 + 2.345) = 0.18 \rightarrow 18\text{cm}$ $L = 1.342 + 2.345 = 3.69$	3.7 m
既設アスファルト舗装撤去工 平均舗装厚 t=20cm	平均舗装厚 $T = (1/2 \times (0.177 + 0.235) \times 0.890 + 1/2 \times (0.235 + 0.160) \times 4.290) / 5.180 = 0.20 \rightarrow 20\text{cm}$ $A = 2.700 \times 5.180 = 13.99$	14.0 m ²
床版舗装コンクリート工 無筋構造物、人力打設、σ _{ck} =18N/mm ²	$V = (1/2 \times (0.177 + 0.235) \times 0.890 + 1/2 \times (0.235 + 0.160) \times 4.290) \times 2.700 = 2.78$	2.8 m ³
アスファルト殻運搬・処分	V=2.78	
小規模土工準用支保工	V=8.868×2.700=23.94	2.8 m ³
平均設置高 支保耐力 工法	H=1.865m f=0.235×23.0=5.4kN/m ² (最大床版舗装厚×コンクリート単位体積重量) パイプサポート支保	23.9 空m ³

数量集計表

種別：下鋼板部材取替工

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：下鋼板部材取替工
ブロック：A箇所
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
下鋼板部材撤去工 A箇所：PL-400x6x2051	$N=1$	1 式
新設下鋼板部材設置工 A箇所：PL-400x6x2051	$N=1$	1 式
新設下鋼板材料 A箇所：PL-400x6x2051(SS400)	$W=0.400 \times 0.006 \times 2.051 \times 7.850 \times 0.99=0.038$	0.04 t
現場すみ肉溶接工4mm 6mm換算延長	$L=(1.996+2.018+2.026+2.048) \times 0.444=3.591$	3.59 m
下鋼板撤去部材運搬・処分工 スクラップ、ヘビーH1	$W=0.400 \times 0.006 \times 2.051 \times 7.850 \times 0.99=0.038$	0.04 t

一般計算書

種 別：下鋼板部材取替工
ブロック：B箇所
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
下鋼板部材撤去工 B箇所：PL-400x6x529	N=1	1 式
新設下鋼板部材設置工 B箇所：PL-400x6x529	N=1	1 式
新設下鋼板材料 B箇所：PL-400x6x529(SS400)	$W=0.400 \times 0.006 \times 0.529 \times 7.850 \times 0.94=0.009$	0.01 t
現場すみ肉溶接工4mm 6mm換算延長	$L=(0.474+0.496+0.504+0.526) \times 0.444=0.888$	0.89 m
下鋼板撤去部材運搬・処分工 スクラップ、ヘビーH1	$W=0.400 \times 0.006 \times 0.529 \times 7.850 \times 0.94=0.009$	0.01 t

一般計算書

種 別：受桁補剛材部材取替工
ブロック：受桁補剛材部材取替工
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
既設補剛材撤去工	N=10	10 箇所
新設補剛材設置工	N=10	10 箇所
新設補剛材材料 PL-72x9x130(SS400)	$W = 0.072 \times 0.009 \times 0.130 \times 7.850 \times 10 = 0.007$	0.01 t
現場すみ肉溶接工 6mm	$L = (0.072 \times 2 + 0.130) \times 2 \times 9 + (0.072 \times 2 + 0.130) = 5.206$	5.21 m
補剛材部材運搬・ 処分工	$W = 0.072 \times 0.009 \times 0.130 \times 7.850 \times 10 = 0.007$	0.01 t
スクラップ、ヘビーH1		

一般計算書

種別：受桁ウェブ当て板補修工
ブロック：受桁ウェブ当て板補修工
区分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
当て板部材設置工	$N=1$	1 箇所
当て板部材材料 PL-120x9x110 (SS400)	$W=0.120 \times 0.009 \times 0.110 \times 7.850=0.0009$	0.001 t
現場すみ肉溶接工 6mm	$L=0.120 \times 2 + 0.110 \times 2=0.460$	0.46 m

一般計算書

種別：防護柵補修工
ブロック：防護柵補修工
区分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
現場すみ肉溶接工 6mm	A箇所 $L = \pi \times 0.0605 = 0.190$ B箇所 $L = 0.075$ 合計 $L = 0.190 + 0.075 = 0.265$	0.27 m

一般計算書

種別：仮設工事
ブックス：仮設工
区分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
床面シート張防護工	$A = 64.8 \text{ m}^2$	65 m^2
ブルーシート #2000 3.6×5.4m	$N = 64.8 \div (3.6 \times 5.4)$ $= 3.33$	4 枚