

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
橋梁保全工事						式	1	1	
	舗装工					式	1	1	
		路面切削工				式	1	1	
			路面切削	As舗装版 W=1.0m級 t=12cm以下		m2	128.3	128	見積りによる(施工費)
			人力積込	As切削材	土砂 準用	m3	15.4	15	
			殻運搬	As切削材	土砂等運搬 現場制約有 人力 土砂 DID有 L=14.5km以下	m3	15.4	15	
			殻処分	As切削材		m3	15.4	15	W=36.2t
		橋面防水工				式	1	1	
			橋面防水	塗膜防水	補修 床版排水(1'以下) 材有 30.1m/100m2 目地材有 30.8m/100m2 夜間作業補正無	m2	120.1	120	
		舗装打換え工				式	1	1	
			舗装版切断	As舗装版 t=50mm	15cm以下	m	19.3	19	
			舗装版破碎	As舗装版 t=5cm	障害等無 騒音振動対策不要 15cm以下 積込作業有	m2	28.5	29	
			殻運搬	舗装版破碎	機械(騒音対策不要、厚15cm以下) DID有 L=3.5km以下	m3	1.4	1	

数 量 集 計 表

レベル1 工事区分	レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			殻処分	As殻		m3	1.4	1	W=3.3t
			基層	②密粒度As(13)改質Ⅱ型 t=4cm	基層(車道・路肩部) 3.0m超 2.30以上2.40t/m3未満 瀝青材料無	m2	120.1	120	
			表層	⑤密粒度As(13F)改質Ⅱ型 t=3cm	表層(車道・路肩部) 3.0m超 2.30以上2.40t/m3未満 PK-4	m2	120.1	120	
			不陸整正	補足材無		m2	28.5	29	
			表層	⑤再生密粒度As(13F) t=5cm	表層(車道・路肩部) 3.0m超 2.30以上2.40t/m3未満 PK-3	m2	28.5	29	
	区画線工					式	1	1	
		区画線工				式	1	1	
			熔融式区画線	熔融式手動 ゼブラ 30cm 厚1.0mm	夜間補正無 豪雪補正有 時間的制約無 供用区間 含有量15～18% 白	m	2.7	3	停止線
			ペイント式区画線	溶剤型 実線 W=15cm 常温	夜間補正無 豪雪補正有 時間的制約無 供用区間 白	m	45.6	46	外側線
	橋梁付属物工					式	1	1	
		伸縮継手工				式	1	1	
			鋼・ゴム製伸縮装置補修	鋼製 60mmタイ	補修 普通型 2車線相当 夜間補正無	m	13.6	14	見積りによる(材料費)
			シール材	シリコン系 プライマー含む		ℓ	3.30	3.3	

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			バックアップ材	ウレタンフォーム		ℓ	5.34	5.3	
		排水施設工				式	1	1	
			排水桧	排水桧B 20kg/個未満		箇所	4	4	
			排水桧(材料費)	SUS304 220mm×220mm 排水管φ90	※間接工事費対象外	基	4	4	見積りによる(材料費)
			取付金具用 SUSボルト・ナット	M16×30		組	2	2	見積りによる(材料費)
	橋梁補修工					式	1	1	
		断面修復工				式	1	1	
			左官工法	V=0.22m3 ボーリマセメントモルタル(21N/mm2)	0.1m3以上 鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理有 効率0.18(積算時計上)	構造物	1	1	
		表面被覆工				式	1	1	
			下地処理(表面含浸)		夜間補正無 時間的制約無 高所作業車無	m2	142.1	142	
			含浸材塗布	高分子系	夜間補正無 時間的制約無 高所作業車無	m2	142.1	142	
		沓座補修工				式	1	1	
			沓座モルタル補修工	無収縮材	モルタル練準用(労務のみ)	m3	0.01	0.01	

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			無収縮材	セメント系プレミクスタイプ σ3日=25N/mm2	標準混和量1,875kg	m3	0.01	0.01	
		胸壁嵩上げ工				式	1	1	
			チップング	厚さ2cm以下		m2	0.6	0.6	
			コンクリート	⑫-2 24-12-25 (BB)	無筋・鉄筋構造物 人力打設 一般養生 小運搬無	m3	0.08	0.08	
			型枠	一般型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	6.7	7	
			コンクリート削孔	削孔径:16mm 削孔深:100mm	電動ハンマドリル 削孔深さ30mm以上200mm未満	孔	16	16	
			鉄筋	D13 SD345	一般構造物 10 t 未満 補正無	t	0.009	0.009	
			樹脂カプセルアンカー	D13×100	デンカイクカプセルD-12相当	本	16	16	
	現場塗装工					式	1	1	
		橋梁塗装工				式	1	1	
			素地調整	1種ケレン マルチメータイア・ブラスト工法相当	研削材及びケレンか回収・積込含む	m2	122.2	120	見積りによる(材工共)
			防食下地	有機ジンクリッチペイント(1層)スプレー	下塗り 構造物別補正無 時間的制約無 夜間作業無	m2	122.2	120	
			下塗り	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗(2層)スプレー	下塗り 構造物別補正無 時間的制約無 夜間作業無	m2	122.2	120	

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			中塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料中塗 スﾌﾟﾚｰ	中塗り 構造物別補正無 時間的制約無 夜間作業無 淡彩	m2	122.2	120	
			上塗り	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗 スﾌﾟﾚｰ	上塗り 構造物別補正無 時間的制約無 夜間作業無 淡彩	m2	122.2	120	
			ﾌﾟﾗｽﾄ用養生ｼｰﾄ		中段足場養生無 設置・撤去	m2	139.2	139	見積りによる(材工共)
	構造物撤去工					式	1	1	
		排水構造物撤去工				式	1	1	
			排水管撤去	SGP φ110		m	2.0	2	見積りによる(施工費)
		運搬処理工				式	1	1	
			人力積込	Co殻	コンクリート塊	m3	0.2	0.2	
			殻運搬	Co殻(無筋)	機械積込 DID有 L=5.7km以下	m3	0.2	0.2	
			殻処分	Co殻(無筋)		m3	0.2	0.2	W=0.5t
			殻運搬	Co殻(鉄筋)	機械積込 DID有 L=5.7km以下	m3	0.7	0.7	
			殻処分	Co殻(鉄筋)		m3	0.7	0.7	W=1.8t
			現場発生品運搬・積込・荷卸	旧塗膜片・研削材廃材	2t級 L=126km 鉛含有	t	0.1	0.1	見積りによる(施工費)

数 量 集 計 表

レベル1 工事区分	レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			現場発生品処分	旧塗膜片・研削材廃材	鉛含有	t	0.1	0.1	見積りによる(受入料)
			現場発生品運搬	鋼材	クレーン装置付2t級、吊能力2.9t DID有 L=3.0km以下	t	0.2	0.2	
			現場発生品積込・荷卸	鋼材	クレーン装置付2t級、吊能力2.9t	t	0.2	0.2	
			現場発生品処分	鋼材	※間接工事費・一般管理費対象外	t	0.2	0.2	見積りによる(買取料)
	鋼橋足場等設置工					式	1	1	
		橋梁足場工				式	1	1	
			主体足場	プレートガーダ・ボックスガーダ	設置・撤去・賃料	m2	117.6	120	供用期間0.8ヶ月
			朝顔	プレートガーダ・ボックスガーダ	設置・撤去・賃料 両側朝顔	m2	117.6	120	供用期間0.8ヶ月
			板張防護		設置・撤去・賃料 両側朝顔	m2	117.6	120	供用期間0.7ヶ月
			シート張防護		設置・撤去・賃料 両側朝顔	m2	117.6	120	供用期間0.3ヶ月
	仮設工					式	1	1	
		交通管理工				式	1	1	
			交通誘導警備員		交通誘導警備員B	人日	18	18	

数量集計表

[illegible]

舗装工 数量計算書

工 種 ・ 種 別	図 ・ 計 算 式	数 量
路面切削工	N = 1 =	1 式
路面切削	t=12cm A = 124.3 + 2.0 + 2.0 = 128.3 =	128.3 m2
人力積込	V = 128.3 × 0.12 = 15.4 =	15.4 m3
殻運搬	V = 人力積込と同じ =	15.4 m3
殻処分	V = 人力積込と同じ =	15.4 m3
	W = 15.4 × 2.35 t/m3 = 36.2 t	
橋面防水工	N = 1 =	1 式
橋面防水	A = 6.50 × 18.505 - 0.22 × 0.22 × 4 =	120.1 m2
導水パイプ(樹脂製φ15)	L = (18.475 - 0.22 × 2) × 2 = 36.1	
	100m2当たり L = 36.1 / 120.1 × 100 = 30.1 m 収率+0.05	
成型目地材(t=5mm、B=30mm)	L = 18.505 × 2 = 37.0	
	100m2当たり L = 37.0 / 120.1 × 100 = 30.8 m 収率+0.05	
舗装打換え工	N = 1 =	1 式
舗装版切断	摺付部 L = 7.3 + 1.5 + 8.2 + 2.3 =	19.3 m

舗装工 数量計算書

[illegible]

区画線工 数量計算書

[illegible]

橋梁付属物工 数量計算書

[illegible]

橋梁補修工 数量計算書

工 種 ・ 種 別	図 ・ 計 算 式	数 量
断面修復工	$N = 1$ =	1 式
左官工法	$N = 1$ =	1 構造物
	$V_1 = 3.47 \times 0.05 = 0.174$ (床版補修工図より)	
	$V_2 = 0.23 \times 0.03 = 0.007$ (下部工補修工図(1/2)より)	
	$V_3 = (0.02 + 0.02) \times 0.05 = 0.002$ (下部工補修工図(2/2)より)	
	$V_4 = (0.63 + 0.25 + 0.02 + 0.16) \times 0.03 = 0.032$ (下部工補修工図(2/2)より)	
	$\Sigma V = 0.174 + 0.007 + 0.002 + 0.032 = 0.22 \text{ m}^3$	
	$V = 0.22 \times 1.18 = 0.260 \text{ m}^3$ 材料収率計上後 材料収率：1.18	
表面被覆工	$N = 1$ =	1 式
下地処理(表面含浸)	$\Sigma A = 109.99 + 16.12 + 7.69 + 8.25$ =	142.1 m ²
	$A_1 = 109.99$ (床版補修工図より)	
	$A_2 = 7.11 \times 2 + 0.95 \times 2 = 16.12$ (地覆補修工図より)	
	$A_3 = 1.16 + 0.56 + 0.31 + 5.66 = 7.69$ (下部工補修図(1/2)より)	
	$A_4 = 1.81 + 1.24 + 5.20 = 8.25$ (下部工補修図(2/2)より)	

橋梁補修工 数量計算書

工 種 ・ 種 別	図 ・ 計 算 式	数 量
含浸材塗布	$A = \text{下地処理(表面含浸)と同じ}$	$= 142.1 \text{ m}^2$
沓座補修工	$N = 1$	$= 1 \text{ 式}$
沓座モルタル補修工	$\Sigma V = 0.007 + 0.006 = 0.013$	$= 0.01 \text{ m}^3$
	$V_1 = 0.004 + 0.003 = 0.007$ (下部工補修図(1/2)より)	
	$V_2 = 0.004 + 0.002 = 0.006$ (下部工補修図(2/2)より)	
無収縮材	$V = \text{沓座モルタル補修工と同じ}$	$= 0.01 \text{ m}^3$
胸壁嵩上げ工	$N = 1$	$= 1 \text{ 式}$
チッピング	$A = 0.30 \times 0.54 \times 4$	$= 0.6 \text{ m}^2$
コンクリート	$V = 0.30 \times 0.54 \times (0.11 + 0.02) \times 4$	$= 0.08 \text{ m}^3$
型枠	$A = (0.30 + 0.54) \times 2 \times 4$	$= 6.7 \text{ m}^2$
コンクリート削孔	$N = 4 \times 4$	$= 16 \text{ 孔}$
鉄筋	$W = 9 / 1000 \text{ kg/t}$	$= 0.009 \text{ t}$
樹脂カプセルアンカー	$N = 4 \times 4$	$= 16 \text{ 本}$

現場塗装工 数量計算書

工 種 ・ 種 別	図 ・ 計 算 式	数 量
橋梁塗装工	$N = 1$ =	1 式
素地調整	$A = 20.5 + 13.7 + 37.2 + 0.7 + 49.6 + 0.5$ =	122.2 m2
防食下地	$A = \text{素地調整と同じ}$ =	122.2 m2
下塗り	$A = \text{素地調整と同じ}$ =	122.2 m2
中塗り	$A = \text{素地調整と同じ}$ =	122.2 m2
上塗り	$A = \text{素地調整と同じ}$ =	122.2 m2
プラスト用養生シート	$A = 7.26 \times 19.175$ =	139.2 m2
主桁 (G1, G2)	$\Sigma A = 13.7 + 0.8 + 0.09 + 0.2 + 0.4 + 1.1 + 1.6 + 1.0 + 0.4 + 0.2 + 0.09$ $+ 0.9 = 20.5$	
ウェブ (内側)	$A_1 = 0.362 \times 18.95 \times 2 = 13.7$	
下フランジ 側面 (厚さ平均)	$A_2 = (0.016 \times 2 + 0.021 \times 2 + 0.027) / 5 \times 18.95 \times 2 = 0.8$	
下フランジ 上面	$A_3 = (0.20 - 0.011) \times 0.49 / 2 \times 2 = 0.09$	
幅変化部	$A_4 = (0.20 - 0.011 + 0.25 - 0.011) \times 0.79 / 2 / 2 \times 2 = 0.2$	
	$A_5 = (0.25 - 0.011) \times 1.64 / 2 \times 2 = 0.4$	

現場塗装工 数量計算書

工 種 ・ 種 別	図 ・ 計 算 式	数 量
幅変化部	$A_6 = (0.25 - 0.011 + 0.32 - 0.011) \times 4.02 / 2 / 2 \times 2 = 1.1$	
	$A_7 = (0.32 - 0.011) \times 5.23 / 2 \times 2 = 1.6$	
幅変化部	$A_8 = (0.32 - 0.011 + 0.25 - 0.011) \times 3.80 / 2 / 2 \times 2 = 1.0$	
	$A_9 = (0.25 - 0.011) \times 1.70 / 2 \times 2 = 0.4$	
幅変化部	$A_{10} = (0.25 - 0.011 + 0.20 - 0.011) \times 0.79 / 2 / 2 \times 2 = 0.2$	
	$A_{11} = (0.20 - 0.011) \times 0.49 / 2 \times 2 = 0.09$	
垂直補剛材	$A_{12} = 0.03 \times 15 \times 2 = 0.9$	
端部横桁	$\Sigma A = 2.2 + 1.9 + 4.0 + 5.6 = 13.7$	
上フランジ 下面	$A_1 = (0.32 - 0.01) \times 7.23 / 2 \times 2 = 2.2$	
下フランジ 上面	$A_2 = (0.29 - 0.01) \times 6.92 / 2 \times 2 = 1.9$	
下フランジ 下面	$A_3 = 0.29 \times 6.92 \times 2 = 4.0$	
ウェブ	$A_4 = 0.39 \times 7.23 \times 2 = 5.6$	
中間横桁	$\Sigma A = 6.7 + 5.8 + 6.0 + 16.9 + 1.8 = 37.2$	
上フランジ 下面	$A_1 = (0.32 - 0.01) \times 7.23 \times 3 = 6.7$	

現場塗装工 数量計算書

工 種 ・ 種 別	図 ・ 計 算 式	数 量
下フランジ 上面	$A_2 = (0.29 - 0.01) \times 6.92 \times 3 = 5.8$	
下フランジ 下面	$A_3 = 0.29 \times 6.92 \times 3 = 6.0$	
ウェブ	$A_4 = 0.39 \times 7.23 \times 2 \times 3 = 16.9$	
取付金具(溝形鋼)	$A_5 = 0.587 \times 3 = 1.8$ (横桁・支承補修工図より)	
支承	$A = 0.18 \times 4 = 0.7$ (横桁・支承補修工図より)	
縦桁	$\Sigma A = 7.0 + 7.0 + 7.3 + 26.5 + 1.8 = 49.6$	
上フランジ 下面	$A_1 = ((0.21 - 0.01) \times 3.645 + 0.07 \times 2) \times 8 = 7.0$	
下フランジ 上面	$A_2 = ((0.21 - 0.01) \times 3.675 + 0.07 \times 2) \times 8 = 7.0$	
下フランジ 下面	$A_3 = (0.21 \times 3.675 + 0.07 \times 2) \times 8 = 7.3$	
ウェブ	$A_4 = 0.39 \times 4.253 \times 2 \times 8 = 26.5$	
横桁接続部	$A_5 = 0.11 \times 2 \times 8 = 1.8$ (縦桁補修工図より)	
既設取付金具	$A = 0.12 \times 4 = 0.5$ (排水施設工図より)	

構造物撤去工 数量計算書

工 種 ・ 種 別	図 ・ 計 算 式	数 量
排水構造物撤去工	$N = 1$	1 式
排水管撤去	$L = 0.5 \times 4$	2.0 m
運搬処理工	$N = 1$	1 式
人力積込	$V = 0.22 + 0.6 \times 0.02$ (左官工法+チビソク)	0.2 m3
殻運搬	$V =$ 人力積込と同じ	0.2 m3
殻処分	$V =$ 人力積込と同じ	0.2 m3
	$W = 0.2 \times 2.35 \text{ t/m3} = 0.5 \text{ t}$	
殻運搬	$V = (0.3 + 0.3) \times 3.41 \times 2 \times 0.081 \times 2$ (後打ちコンクリート)	0.7 m3
殻処分	$V =$ 殻運搬と同じ	0.7 m3
	$W = 0.7 \times 2.50 \text{ t/m3} = 1.8 \text{ t}$	
現場発生品運搬・積込・荷卸	$\Sigma W = 0.05 + 0.05$	0.1 t
旧塗膜片	$W_1 = 122.2 \times 0.39 \text{ kg/m2} \times 0.001 \text{ t/kg} = 0.05 \text{ t}$ (旧塗膜片質量 0.39kg/m2 想定)	
研削材廃材等	$W_2 = 122.2 \times 0.45 \text{ kg/m2} \times 0.001 \text{ t/kg} = 0.05 \text{ t}$ (研削材廃材等質量 0.45kg/m2 想定)	
現場発生品処分(旧塗膜片・研削材廃材)	$W =$ 現場発生品運搬・積込・荷卸と同じ	0.1 t

構造物撤去工 数量計算書

[illegible]

鋼橋足場等設置工 数量計算書

[illegible]

仮設工 数量計算書

[illegible]