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	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
橋梁保全工事						式		1			
	橋梁付属物工					式		1			
		伸縮継手工				式		1			
			伸縮装置止水工			式	1	1			
					伸縮装置止水工(施工費)	式	1	1			A1橋台
					伸縮装置止水工(材料費)	式	1	1			A1橋台
					伸縮装置止水工(施工費)	式	1	1			A2橋台
					伸縮装置止水工(材料費)	式	1	1			A2橋台
		排水施設工				式		1			
			排水桝蓋取替	SUS		枚	1	1			
					排水桝蓋	枚	1	1			
		橋梁用高欄工				式		1			
			橋梁用高欄	鋼製、組立式		m	50.1	50			
				CB224910	高欄撤去	m	49.2	49.2			
				CB422740	橋梁用高欄	m	50.1	50.1			
					高欄兼用車両用防護柵(端部張出補強)	箇所	4	4			L=765
					樹脂ｶﾌﾟｾﾙｱﾝｶｰ	本	56	56			AP-20
					樹脂ｶﾌﾟｾﾙｱﾝｶｰ	本	56	56			AP-20L
					ｽｸﾗｯﾌﾟ(H3)	t	1.776	1.8			
		主桁補修工				式		1			
			ﾎﾞﾙﾄ取替工			本	1	1			
					高力ﾎﾞﾙﾄ撤去工	本	1	1			
					高力ﾎﾞﾙﾄ本締工	本	1	1			極小規模
					高力六角ﾎﾞﾙﾄ	組	1	1			F10T M20×55㎜(2種A)
			当て板補修工			箇所	1	1			
					補修工事ｶﾞｽ切断切削仕上工	m	0.87	0.9			極小規模
					現場溶接工	m	0.38	0.4			極小規模
					鋼桁孔明工	本	11	11			極小規模
					高力ﾎﾞﾙﾄ本締工	本	11	11			極小規模
					鋼板切板	t	0.016	0.02			SM400A t≦38㎜ ひも付
					ﾄﾙｼｱ型高力ﾎﾞﾙﾄ	組	11	11			S10T M20×55㎜
	橋梁補修工					式		1			
		支承補修工				式		1			
			支承防錆工	金属溶射		基	16	16			
					支承金属溶射	基	16	16			線支承1500kN以下
					仕上塗装(1層)	基	16	16			線支承1500kN以下
		沓座補修工				式		1			
			沓座補修工			基	6	6			
					無収縮ﾓﾙﾀﾙ工	m3	0.08	0.1			極小規模
					無収縮ﾓﾙﾀﾙ	m3	0.08	0.1			
				CB240210	型枠	m2	1.1	1.1			
					鉄筋工 加工･組立	t	0.010	0.010			SD345 D13
					差筋ｱﾝｶｰ	本	72	72			BD-13×600
				CB224410	ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔(電動ﾊﾝﾏﾄﾞﾘﾙ)	孔	72	72			30mm以上200mm未満
		地覆補修工				式		1			
			地覆復旧工			m3	0.13	0.1			
					無収縮ﾓﾙﾀﾙ工	m3	0.13	0.1			極小規模

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	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
					無収縮ﾓﾙﾀﾙ	m3	0.13	0.1			
		断面修復工				式		1			
			左官工法	ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ		構造物	1	1			
					断面修復工(左官工法)	構造物	1	1			0.046(床版)+0.23(下部)+0.036(地覆)
			ｺﾝｸﾘｰﾄ殻積込･運搬(断面修			m3	0.31	0.3			
					ｺﾝｸﾘｰﾄ殻積込･運搬(断面修復工)	m3	0.31	0.3			D=8.4km、0.046(床版)+0.23(下部)+0.036(地覆)
					処分費	t	0.73	0.7			0.312m3×2.35t/m3
		表面被覆工				式		1			
			下地処理			m2	160.7	161			
					下地処理(表面含浸)	m2	160.7	160.7			
			含浸材塗布	ｼﾗﾝ系		m2	160.7	161			
					含浸材塗布	m2	160.7	160.7			
	現場塗装工					式		1			
		橋梁塗装工				式		1			
			素地調整	2種ｹﾚﾝ(動力工具と手工具の併用)		m2	85.4	85			
					塗替塗装	m2	85.4	85.4			
			下塗	有機ｼﾞﾝｸﾘｯﾁﾍﾟｲﾝﾄ(1層) はけ･ﾛｰﾗｰ		m2	85.4	85			
					塗替塗装	m2	85.4	85.4			
			下塗	弱溶剤形変性ｴﾎﾟｷｼ樹脂塗料(2層)はけ･ﾛｰﾗｰ		m2	85.4	85			
					塗替塗装	m2	85.4	85.4			
			中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用 はけ･ﾛｰﾗｰ 濃彩		m2	85.4	85			
					塗替塗装	m2	85.4	85.4			
			上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ･ﾛｰﾗｰ 濃彩		m2	85.4	85			
					塗替塗装	m2	85.4	85.4			
	護岸補修工					式		1			
		護岸充填工				式		1			
			護岸充填工	発泡ｳﾚﾀﾝ		m3	2.5	3			
					削孔工	孔	18	18			
					管設置工	孔	18	18			
					注入材(材料費)	kg	90	90			
					ｳﾚﾀﾝ注入工	m3	2.5	2.5			
					目詰工	孔	18	18			
	構造物撤去工					式		1			
		構造物取壊し工				式		1			
			ｺﾝｸﾘｰﾄ構造物取壊し	無筋構造物		m2	1.99	2.0			
				CB224250	ｺﾝｸﾘｰﾄはつり	m2	1.99	2.0			3cmを超え6cm以下
				CB224260	積込(ｺﾝｸﾘｰﾄ殻)	m3	0.13	0.1			全ての費用
		運搬処理工				式		1			
			殻運搬	ｺﾝｸﾘｰﾄ殻(無筋)		m3	0.13	0.1			
				CB227010	殻運搬	m3	0.13	0.1			D=8.4km
			殻処分	ｺﾝｸﾘｰﾄ殻(無筋)		m3	0.13	0.1			
					処分費	t	0.306	0.3			
			現場発生品運搬	ｽｸﾗｯﾌﾟ		t	1.776	1.8			
				CB010410	現場発生品及び支給品運搬	t	1.776	1.78			ｸﾚｰﾝ装置付2t積、吊能力2.9t、D=4.8km
				CB010420	現場発生品及び支給品積込･荷卸	t	1.776	1.78			ｸﾚｰﾝ装置付2t積、吊能力2.9t
	仮設工					式		1			
		足場工				式		1			

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	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
			橋梁補修用足場			m2	182.4	180			
					吊足場(ﾀｲﾌﾟA1)	m2	182.4	182			供用日数4.0ヶ月
					床面ｼｰﾄ張防護	m2	182.4	182			供用日数4.0ヶ月
					朝顔(ﾀｲﾌﾟB)	m2	182.4	182			供用日数4.0ヶ月
					板張防護工(ﾀｲﾌﾟB)	m2	182.4	182			供用日数4.0ヶ月
					ｼｰﾄ張防護工(ﾀｲﾌﾟB)	m2	182.4	182			供用日数4.0ヶ月
		交通管理工				式		1			
			交通誘導警備員			人日	106	106			
					交通誘導警備員A	人	53	53			
					交通誘導警備員B	人	53	53			
共通仮設						式		1			
	共通仮設費					式		1			
		技術管理費				式		1			
			品質試験費			回	1.0	1			
					品質試験費	回	1.0	1			密度測定、圧縮強度
			鉄筋探査工			m2	0.996	1			
					鉄筋探査(下向き)	m2	0.996	1.0			0.166m2×6箇所、極小規模

主桁補修工数量集計表

種　別 LV.3	細　別 LV.4	規　格 LV.5	単位	合　計	備　考
桁塗替工					
	塗装塗替	[清掃・水洗い]	m2	85.407	
	塗装塗替	[素地調整]	m2	85.407	2種ケレン
	塗装塗替	[下塗り]	m2	85.407	有機ｼﾞﾝｸﾘｯﾁﾍﾟｲﾝﾄ(1層)
	塗装塗替	〃	m2	85.407	弱溶剤形変性ｴﾎﾟｷｼ樹脂塗料(2層)
	塗装塗替	[中塗り]	m2	85.407	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用
	塗装塗替	[上塗り]	m2	85.407	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用
ボルト取替工					
	極小規模高力ﾎﾞﾙﾄ本締工	[1/2日未満]	本	1.000	
	摩擦接合用高力ﾎﾞﾙﾄ	[六角 F10T M20×55mm 2種A]	本	1.000	
当て板補修工					
	極小規模補修工事ｶﾞｽ切断切削仕上工	[1/2日未満]	m	0.867	
	極小規模現場溶接工	[1/2日未満]	m	0.383	
	極小規模鋼桁孔明工	[1/2日未満]	本	11.000	
	極小規模高力ﾎﾞﾙﾄ本締工	[1/2日未満]	本	11.000	
	鋼板切板	[SM400A t≦38mm ひも付]	t	0.016	
	摩擦接合用高力ﾎﾞﾙﾄ	[ﾄﾙｼｱ S10T M20×55mm]	組	11.000	

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量	
桁塗替え工				
	1)塗装塗替[清掃・水洗い]【塗装塗替工補修図（その１）～（その３）】			
主桁①	{0.62㎡(CAD計測)＋0.58㎡(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m＋0.75m)×0.015m＋(0.265m＋0.99m)×2×0.017m}×11箇所	=	13.960	㎥
主桁②	{0.98m2(CAD計測)＋0.92m2(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m+0.75m)×0.015m+(0.265m+1.99m)×2×0.017m}×1箇所	=	2.003	㎥
		小計 =	15.963	㎥
下横構①	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.56m}×6箇所	=	9.254	㎥
下横構②	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×3.43m}×6箇所	=	12.386	㎥
下横構③	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.42m}×2箇所	=	2.917	㎥
下横構④	{0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m＋(0.18m×2＋0.12m×2)×1.71m}×2箇所	=	2.058	㎥
		小計 =	26.615	㎥
対傾構	{0.13m×4×2.7m＋(0.13m×0.009m＋0.121m×0.009m)×2＋{0.10m×4×1.2m＋(0.10m×0.013m＋0.087m×0.013m)×2}×2＋0.28m×0.19m×2＋(0.28m＋0.19m)×2×0.009m}×14箇所	=	34.903	㎥
		小計 =	34.903	㎥
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ①	{0.07m2(CAD計測)×2＋(0.38m＋0.34m＋0.24m＋0.13m)×0.009m}×6箇所		0.899	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ②	{0.08m2(CAD計測)×2＋(0.29m＋0.13m＋0.39m＋0.36m)×0.009m}×6箇所		1.023	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ③	{0.21m2(CAD計測)×2＋(0.30m＋0.66m＋0.30m＋0.18m＋0.45m)×0.009m}×8箇所		3.496	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ④	{0.15m2(CAD計測)×2＋(0.28m＋0.28m＋0.18m＋0.33m＋0.43m)×0.009m}×8箇所	=	2.508	㎡
		小計 =	7.926	㎡
		合計 =	85.407	㎡
	2)塗装塗替[素地調整](2種ケレン)【塗装塗替工補修図（その１）～（その３）】			
主桁①	{0.62㎡(CAD計測)＋0.58㎡(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m＋0.75m)×0.015m＋(0.265m＋0.99m)×2×0.017m}×11箇所	=	13.960	㎥
主桁②	{0.98m2(CAD計測)＋0.92m2(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m+0.75m)×0.015m+(0.265m+1.99m)×2×0.017m}×1箇所	=	2.003	㎥
		小計 =	15.963	㎥
下横構①	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.56m}×6箇所	=	9.254	㎥
下横構②	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×3.43m}×6箇所	=	12.386	㎥
下横構③	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.42m}×2箇所	=	2.917	㎥
下横構④	{0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m＋(0.18m×2＋0.12m×2)×1.71m}×2箇所	=	2.058	㎥
		小計 =	26.615	㎥
対傾構	{0.13m×4×2.7m＋(0.13m×0.009m＋0.121m×0.009m)×2＋{0.10m×4×1.2m＋(0.10m×0.013m＋0.087m×0.013m)×2}×2＋0.28m×0.19m×2＋(0.28m＋0.19m)×2×0.009m}×14箇所	=	34.903	㎥
		小計 =	34.903	㎥
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ①	{0.07m2(CAD計測)×2＋(0.38m＋0.34m＋0.24m＋0.13m)×0.009m}×6箇所		0.899	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ②	{0.08m2(CAD計測)×2＋(0.29m＋0.13m＋0.39m＋0.36m)×0.009m}×6箇所		1.023	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ③	{0.21m2(CAD計測)×2＋(0.30m＋0.66m＋0.30m＋0.18m＋0.45m)×0.009m}×8箇所		3.496	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ④	{0.15m2(CAD計測)×2＋(0.28m＋0.28m＋0.18m＋0.33m＋0.43m)×0.009m}×8箇所	=	2.508	㎡
		小計 =	7.926	㎡
		合計 =	85.407	㎡

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量	
	3)塗装塗替[下塗り](有機ｼﾞﾝｸﾘｯﾁﾍﾟｲﾝﾄ 1層) 【塗装塗替工補修図（その１）～（その３）】			
主桁①	{0.62㎡(CAD計測)＋0.58㎡(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m＋0.75m)×0.015m ＋(0.265m＋0.99m)×2×0.017m}×11箇所	=	13.960	㎥
主桁②	{0.98m2(CAD計測)＋0.92m2(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m+0.75m)×0.015m +(0.265m+1.99m)×2×0.017m}×1箇所	=	2.003	㎥
		小計 =	15.963	㎥
下横構①	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.56m} ×6箇所	=	9.254	㎥
下横構②	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×3.43m} ×6箇所	=	12.386	㎥
下横構③	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.42m} ×2箇所	=	2.917	㎥
下横構④	{0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m＋(0.18m×2＋0.12m×2)×1.71m} ×2箇所	=	2.058	㎥
		小計 =	26.615	㎥
対傾構	{0.13m×4×2.7m＋(0.13m×0.009m＋0.121m×0.009m)×2 ＋{0.10m×4×1.2m＋(0.10m×0.013m＋0.087m×0.013m)×2}×2 ＋0.28m×0.19m×2＋(0.28m＋0.19m)×2×0.009m}×14箇所	=	34.903	㎥
		小計 =	34.903	㎥
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ①	{0.07m2(CAD計測)×2＋(0.38m＋0.34m＋0.24m＋0.13m)×0.009m}×6箇所		0.899	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ②	{0.08m2(CAD計測)×2＋(0.29m＋0.13m＋0.39m＋0.36m)×0.009m}×6箇所		1.023	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ③	{0.21m2(CAD計測)×2＋(0.30m＋0.66m＋0.30m＋0.18m＋0.45m)×0.009m} ×8箇所		3.496	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ④	{0.15m2(CAD計測)×2＋(0.28m＋0.28m＋0.18m＋0.33m＋0.43m)×0.009m} ×8箇所	=	2.508	㎡
		小計 =	7.926	㎡
		合計 =	85.407	㎡
	4)塗装塗替[下塗り](弱溶剤形変性ｴﾎﾟｷｼ樹脂塗料 2層) 【塗装塗替工補修図（その１）～（その３）】			
主桁①	{0.62㎡(CAD計測)＋0.58㎡(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m＋0.75m)×0.015m ＋(0.265m＋0.99m)×2×0.017m}×11箇所	=	13.960	㎥
主桁②	{0.98m2(CAD計測)＋0.92m2(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m+0.75m)×0.015m +(0.265m+1.99m)×2×0.017m}×1箇所	=	2.003	㎥
		小計 =	15.963	㎥
下横構①	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.56m} ×6箇所	=	9.254	㎥
下横構②	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×3.43m} ×6箇所	=	12.386	㎥
下横構③	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.42m} ×2箇所	=	2.917	㎥
下横構④	{0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m＋(0.18m×2＋0.12m×2)×1.71m} ×2箇所	=	2.058	㎥
		小計 =	26.615	㎥
対傾構	{0.13m×4×2.7m＋(0.13m×0.009m＋0.121m×0.009m)×2 ＋{0.10m×4×1.2m＋(0.10m×0.013m＋0.087m×0.013m)×2}×2 ＋0.28m×0.19m×2＋(0.28m＋0.19m)×2×0.009m}×14箇所	=	34.903	㎥
		小計 =	34.903	㎥
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ①	{0.07m2(CAD計測)×2＋(0.38m＋0.34m＋0.24m＋0.13m)×0.009m}×6箇所		0.899	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ②	{0.08m2(CAD計測)×2＋(0.29m＋0.13m＋0.39m＋0.36m)×0.009m}×6箇所		1.023	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ③	{0.21m2(CAD計測)×2＋(0.30m＋0.66m＋0.30m＋0.18m＋0.45m)×0.009m} ×8箇所		3.496	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ④	{0.15m2(CAD計測)×2＋(0.28m＋0.28m＋0.18m＋0.33m＋0.43m)×0.009m} ×8箇所	=	2.508	㎡
		小計 =	7.926	㎡
		合計 =	85.407	㎡

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量	
	5)塗装塗替[中塗り](弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用) 【塗装塗替工補修図（その１）～（その３）】			
主桁①	{0.62㎡(CAD計測)＋0.58㎡(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m＋0.75m)×0.015m ＋(0.265m＋0.99m)×2×0.017m}×11箇所	=	13.960	㎥
主桁②	{0.98m2(CAD計測)＋0.92m2(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m+0.75m)×0.015m +(0.265m+1.99m)×2×0.017m}×1箇所	=	2.003	㎥
		小計 =	15.963	㎥
下横構①	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.56m} ×6箇所	=	9.254	㎥
下横構②	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×3.43m} ×6箇所	=	12.386	㎥
下横構③	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.42m} ×2箇所	=	2.917	㎥
下横構④	{0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m＋(0.18m×2＋0.12m×2)×1.71m} ×2箇所	=	2.058	㎥
		小計 =	26.615	㎥
対傾構	{0.13m×4×2.7m＋(0.13m×0.009m＋0.121m×0.009m)×2 ＋{0.10m×4×1.2m＋(0.10m×0.013m＋0.087m×0.013m)×2}×2 ＋0.28m×0.19m×2＋(0.28m＋0.19m)×2×0.009m}×14箇所	=	34.903	㎥
		小計 =	34.903	㎥
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ①	{0.07m2(CAD計測)×2＋(0.38m＋0.34m＋0.24m＋0.13m)×0.009m}×6箇所		0.899	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ②	{0.08m2(CAD計測)×2＋(0.29m＋0.13m＋0.39m＋0.36m)×0.009m}×6箇所		1.023	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ③	{0.21m2(CAD計測)×2＋(0.30m＋0.66m＋0.30m＋0.18m＋0.45m)×0.009m} ×8箇所		3.496	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ④	{0.15m2(CAD計測)×2＋(0.28m＋0.28m＋0.18m＋0.33m＋0.43m)×0.009m} ×8箇所	=	2.508	㎡
		小計 =	7.926	㎡
		合計 =	85.407	㎡
	6)塗装塗替[上塗り](弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用) 【塗装塗替工補修図（その１）～（その３）】			
主桁①	{0.62㎡(CAD計測)＋0.58㎡(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m＋0.75m)×0.015m ＋(0.265m＋0.99m)×2×0.017m}×11箇所	=	13.960	㎥
主桁②	{0.98m2(CAD計測)＋0.92m2(CAD計測)＋(0.75m＋0.26m+0.75m)×0.015m +(0.265m+1.99m)×2×0.017m}×1箇所	=	2.003	㎥
		小計 =	15.963	㎥
下横構①	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.56m} ×6箇所	=	9.254	㎥
下横構②	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×3.43m} ×6箇所	=	12.386	㎥
下横構③	{(0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m)×2＋(0.18m×2＋0.12m×2)×2.42m} ×2箇所	=	2.917	㎥
下横構④	{0.18m×0.013m＋0.008m×0.107m＋(0.18m×2＋0.12m×2)×1.71m} ×2箇所	=	2.058	㎥
		小計 =	26.615	㎥
対傾構	{0.13m×4×2.7m＋(0.13m×0.009m＋0.121m×0.009m)×2 ＋{0.10m×4×1.2m＋(0.10m×0.013m＋0.087m×0.013m)×2}×2 ＋0.28m×0.19m×2＋(0.28m＋0.19m)×2×0.009m}×14箇所	=	34.903	㎥
		小計 =	34.903	㎥
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ①	{0.07m2(CAD計測)×2＋(0.38m＋0.34m＋0.24m＋0.13m)×0.009m}×6箇所		0.899	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ②	{0.08m2(CAD計測)×2＋(0.29m＋0.13m＋0.39m＋0.36m)×0.009m}×6箇所		1.023	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ③	{0.21m2(CAD計測)×2＋(0.30m＋0.66m＋0.30m＋0.18m＋0.45m)×0.009m} ×8箇所		3.496	
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ④	{0.15m2(CAD計測)×2＋(0.28m＋0.28m＋0.18m＋0.33m＋0.43m)×0.009m} ×8箇所	=	2.508	㎡
		小計 =	7.926	㎡
		合計 =	85.407	㎡

種　別 LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
ボルト取替工			
	1)極小規模高力ﾎﾞﾙﾄ本締工[1/2日未満]【塗装塗替工補修図（その２）】		
	1本	=	1.000 本
	2)摩擦接合用高力ﾎﾞﾙﾄ[六角 F10T M20×55mm 2種A]【塗装塗替工補修図（その２）】		
	1本	=	1.000 本
当て板補修工			
	1)極小規模補修工事ｶﾞｽ切断切削仕上工[1/2日未満] 【塗装塗替工補修図（その３）】		
	0.336m＋0.148m＋0.383m	=	0.867 m
	2)極小規模現場溶接工[1/2日未満]【塗装塗替工補修図（その３）】		
	0.383m	=	0.383 m
	3)極小規模鋼桁孔明工[1/2日未満]【塗装塗替工補修図（その３）】		
	11本	=	11.000 本
	4)極小規模高力ﾎﾞﾙﾄ本締工[1/2日未満]【塗装塗替工補修図（その３）】		
	11本	=	11.000 本
	5)鋼板切板[SM400A t≦38mm ひも付]【塗装塗替工補修図（その３）】		
	[(0.383m＋0.336m)×0.140m÷2 ＋{(0.383m＋0.309m)×0.220m÷2－0.089m×0.080m}×2枚]×0.009m	=	0.002 m^3
	0.002m^3×7.85t/m^3	=	0.016 t
	6)摩擦接合用高力ﾎﾞﾙﾄ[ﾄﾙｼｱ S10T M20×55mm]【塗装塗替工補修図（その３）】		
	11組	=	11.000 組

床版補修工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
断面修復工					
	断面修復工(左官工法)	[0.1㎥未満]	構造物	1.000	(ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ) V=0.046㎥
	殻運搬		m3	0.046	
	処分		t	0.108	

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
断面修復工			
	1)断面修復工(左官工法)(ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ)[0.1㎥未満]【床版補修図】		
①	0.30m×0.50m×0.08m	=	0.012 ㎥
②	0.30m×0.50m×0.08m	=	0.012 ㎥
③	0.50m×0.56m×0.08m	=	0.022 ㎥
		小計 =	0.046 ㎥
	2)殻運搬、処分		
	V=0.046m3	=	0.046 ㎥
	W=0.046m3×2.35t/m3	=	0.108 t

下部工補修工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
断面修復工					
	断面修復工(左官工法)	[0.1㎥以上]	構造物	1.000	(ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ) V=0.230㎥
	殻運搬		m3	0.230	
	処分		t	0.541	
表面処理工					
	表面含浸工	[下地処理＋含浸材塗布]	㎡	160.711	ｼﾗﾝ系

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量	
断面修復工				
	1)断面修復工(左官工法)(ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ)[0.1㎥以上] 【下部工補修図（その１）～（その２）】			
A1翼壁	2.70m2(CAD計測)×0.05m	=	0.135	㎥
A2翼壁	2.727m×0.700m×0.05m	=	0.095	㎥
		小計 =	0.230	㎥
	2)殻運搬、処分			
	V=0.230m3	=	0.230	㎥
	W=0.230m3×2.35t/m3	=	0.541	t
表面処理工				
	1)表面含浸工[下地処理＋含浸材塗布]【下部工補修図（その１）～（その２）】			
A1橋台①	1.31m2(CAD計測)	=	1.310	㎡
A1橋台②	24.042m×2.240m	=	53.854	㎡
A1橋台③	24.042m×0.100m	=	2.404	㎡
A1橋台④	24.042m×0.900m-0.7m×0.4m×8箇所（沓座部控除）	=	19.398	㎡
		小計 =	76.966	㎡
A2橋台①	1.70m2(CAD計測)	=	1.700	㎡
A2橋台②	24.042m×2.240m	=	53.854	㎡
A2橋台③	24.042m×0.300m	=	7.213	㎡
A2橋台④	1.58m2(CAD計測)	=	1.580	㎡
A2橋台⑤	24.042m×0.900m-0.7m×0.4m×8箇所（沓座部控除）	=	19.398	㎡
		小計 =	83.745	㎡
		合計 =	160.711	㎡

支承補修工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
支承防錆工					
	支承金属溶射	[線支承　反力300kN超1500kN以下]	基	16.000	30t超150t以下

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
支承防錆工			
	1)支承金属溶射[[線支承　反力300kN超1500kN以下]]【支承部補修図】		
A1橋台	8基	=	8.000　基
A2橋台	8基	=	8.000　基
		小計 =	16.000　基

沓座補修工数量集計表

種　別 LV.3	細　別 LV.4	規　格 LV.5	単位	合　計	備　考
沓座補修工					
	沓座補修		基	6.000	
	無収縮ﾓﾙﾀﾙ	[1/2日未満]	㎥	0.080	
	型枠	[一般型枠 小型構造物]	㎡	1.056	
	鉄筋工	[SD345 D13]	t	0.010	
	差筋ｱﾝｶｰ	[BD-13×125]	本	72.000	
	ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔(電動ﾊﾝﾏﾄﾞﾘﾙ)	[30mm以上200mm未満]	孔	72.000	

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
沓座補修工			
	1)沓座補修【支承部補修図】		
A1橋台	3基	=	3.000 基
A2橋台	3基	=	3.000 基
		小計 =	6.000 基
	2)無収縮ﾓﾙﾀﾙ【支承部補修図】		
A1橋台	0.166m2(CAD計測)×0.080m×3箇所	=	0.040 m³
A2橋台	0.166m2(CAD計測)×0.080m×3箇所	=	0.040 m³
		小計 =	0.080 m³
	3)型枠[一般型枠 小型構造物]【支承部補修図】		
A1橋台	(0.700m＋0.400m)×2×0.080m×3箇所	=	0.528 m²
A2橋台	(0.700m＋0.400m)×2×0.080m×3箇所	=	0.528 m²
		小計 =	1.056 m²
	4)鉄筋工[SD345 D13]【支承部補修図】		
A1橋台	1.792kg×3基÷1000	=	0.005 t
A2橋台	1.792kg×3基÷1000	=	0.005 t
		小計 =	0.010 t
	5)差筋ｱﾝｶｰ[BD-13×125]【支承部補修図】　※[BD-13×600]で計上		
A1橋台	12本×3基	=	36.000 本
A2橋台	12本×3基	=	36.000 本
		小計 =	72.000 本
	6)ｺﾝｸﾘｰﾄ削孔(電動ﾊﾝﾏﾄﾞﾘﾙ)[30mm以上200mm未満]【支承部補修図】		
A1橋台	12孔×3基	=	36.000 孔
A2橋台	12孔×3基	=	36.000 孔
		小計 =	72.000 孔

伸縮装置補修工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
伸縮装置補修工					
	伸縮装置止水工		式	1.000	A1橋台
	伸縮装置止水材		式	1.000	A1橋台
	伸縮装置止水工		式	1.000	A2橋台
	伸縮装置止水材		式	1.000	A2橋台

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
伸縮装置補修工			
	1)伸縮装置止水工【伸縮装置補修図（その１）】		
A1橋台	1式	=	1.000　式
	2)伸縮装置止水材【伸縮装置補修図（その１）】		
A1橋台	1式	=	1.000　式
	3)伸縮装置止水工【伸縮装置補修図（その２）】		
A2橋台	1式	=	1.000　式
	4)伸縮装置止水材【伸縮装置補修図（その２）】		
A2橋台	1式	=	1.000　式

妙見橋 伸縮装置止水工

【 止水材数量 総括表 】

項　　目	規　　格	単位	A1橋台	A2橋台	合　計
乾式止水材	Type-80	m	23.078	23.075	46.153
排水用防塵フォーム	ポリウレタンフォーム	ﾘｯﾄﾙ	10.40	10.89	21.29
防塵フォーム	ポリエチレンフォーム	ﾘｯﾄﾙ	23.41	24.53	47.94
接着剤	2成分形変成シリコン系	ﾘｯﾄﾙ	17.10	17.10	34.20
シーリング	〃	ﾘｯﾄﾙ	19.38	19.38	38.76
2成分形変成シリコン系材料　合計		ﾘｯﾄﾙ	36.48	36.48	72.96
プライマー	ウレタン樹脂系	kg	1.66	1.66	3.32
漏水防止材	ゴム系発泡材　50㎜×10㎜	m	23.866	23.866	47.732
止水ゴムパッキン	YN型-300(特)(EPT)	m	23.866	23.866	47.732
端部ジャバラ蓋	タイプ-M(EPT)	個	2	2	4
排水パイプ[止水ゴム付]	50A(EPT)	m	0.600	0.600	1.200
排水パイプ[導水用]	50A(PVC)	m	6.000	6.000	12.000
排水パイプカフス	50A用(EPDM)	個	2	2	4
排水パイプ継手管	50A用(SUS304)	個	2	2	4
排水パイプ継手バンド	50A用(SUS304)	個	4	4	8
排水パイプ固定金具	50A用(SUS304)	個	6	6	12
支持金具設置延長	――――――――	m	23.866	23.866	47.732

【 止水材数量 】　A1橋台

								箇所数			
① 乾式止水材	Type-80					L	=	8.396	× 1	=	8.396 m
						L	=	7.341	× 2	=	14.682 m
									Σ	=	23.078 m

② 排水用防塵フォーム(ポリウレタンフォーム)

								箇所数			
	0.105	×	0.110	×	0.450			× 2	× 1000	=	10.40 ﾘｯﾄﾙ

③ 防塵フォーム(ポリエチレンフォーム)

								箇所数			
防塵ﾌｫｰﾑ①	0.105	×(	0.102	×	0.320	− 0.092	× 0.320 ／ 2)	× 2	× 1000	=	3.76 ﾘｯﾄﾙ
防塵ﾌｫｰﾑ②	0.105	×(	0.259	×	0.711	− 0.249	× 0.711 ／ 2				
						− 0.229	× 0.018 ／ 2)	× 2	× 1000	=	19.65 ﾘｯﾄﾙ
									Σ	=	23.41 ﾘｯﾄﾙ

④ 接着剤(2成分形変成シリコン系)

								厚	箇所数	若老			
乾式止水材側面部	0.110	×	8.366					× 0.003	× 1	× 2	× 1000	=	5.52 ﾘｯﾄﾙ
	0.110	×	7.311					× 0.003	× 2	× 2	× 1000	=	9.65 ﾘｯﾄﾙ
排水用防塵ﾌｫｰﾑ側面部	0.110	×	0.450					× 0.003	× 2	× 2	× 1000	=	0.59 ﾘｯﾄﾙ
防塵ﾌｫｰﾑ①側面部	(0.102	×	0.320	−	0.092	× 0.320	/2)	× 0.003	× 2	× 2	× 1000	=	0.22 ﾘｯﾄﾙ
防塵ﾌｫｰﾑ②側面部	(0.259	×	0.711	−	0.249	× 0.711	/2						
				−	0.229	× 0.018	/2)	× 0.003	× 2	× 2	× 1000	=	1.12 ﾘｯﾄﾙ
											Σ	=	17.10 ﾘｯﾄﾙ

⑤ シーリング(2成分形変成シリコン系)

								箇所数	若老				
乾式止水材下面部	0.025	×	0.025	／	2	×	8.366	× 1	× 2	× 1000	=	5.23 ﾘｯﾄﾙ
	0.025	×	0.025	／	2	×	7.311	× 2	× 2	× 1000	=	9.14 ﾘｯﾄﾙ
排水用防塵ﾌｫｰﾑ下面部	0.025	×	0.025	／	2	×	0.450	× 2	× 2	× 1000	=	0.56 ﾘｯﾄﾙ
乾式止水材端部立上部	0.025	×	0.025	／	2	×	0.110	× 2	× 2	× 1000	=	0.14 ﾘｯﾄﾙ
防塵ﾌｫｰﾑ端部立上部	0.025	×	0.025	／	2	×	0.010	× 1	× 2	× 1000	=	0.01 ﾘｯﾄﾙ
	0.025	×	0.025	／	2	×	0.010	× 1	× 2	× 1000	=	0.01 ﾘｯﾄﾙ
主桁側ﾍﾞｰｽ金具側面部	0.010	×	0.010	／	2	×	23.866	× 1	× 1	× 1000	=	1.19 ﾘｯﾄﾙ
橋台側止水ｺﾞﾑ天端部	0.010	×	0.010	／	2	×	23.866	× 1	× 1	× 1000	=	1.19 ﾘｯﾄﾙ
橋台側止水ｺﾞﾑ側面部	0.040	×	0.002			×	23.866	× 1	× 1	× 1000	=	1.91 ﾘｯﾄﾙ
										Σ	=	19.38 ﾘｯﾄﾙ

⑥ プライマー(ウレタン樹脂系)

								箇所数	若老	面数	㎡当り使用重量			
乾式止水材側面部	0.110	×	8.366					× 1	× 2	× 2	× 0.1	=	0.37 kg
	0.110	×	7.311					× 2	× 2	× 2	× 0.1	=	0.64 kg
排水用防塵ﾌｫｰﾑ側面部	0.110	×	0.450					× 2	× 2	× 2	× 0.1	=	0.04 kg
防塵ﾌｫｰﾑ①側面部	(0.102	×	0.320	−	0.092	× 0.320	/2)	× 2	× 2	× 2	× 0.1	=	0.01 kg
防塵ﾌｫｰﾑ②側面部	(0.259	×	0.711	−	0.249	× 0.711	/2						
				−	0.229	× 0.018	/2)	× 2	× 2	× 2	× 0.1	=	0.07 kg
乾式止水材下面部	(0.025	＋	0.025)	×	8.366			× 1	× 2	× 1	× 0.1	=	0.08 kg
	(0.025	＋	0.025)	×	7.311			× 2	× 2	× 1	× 0.1	=	0.15 kg
排水用防塵ﾌｫｰﾑ下面部	(0.025	＋	0.025)	×	0.450			× 2	× 2	× 1	× 0.1	=	0.01 kg
乾式止水材端部立上部	(0.025	＋	0.025)	×	0.110			× 2	× 2	× 1	× 0.1	=	0.00 kg
防塵ﾌｫｰﾑ端部立上部	(0.025	＋	0.025)	×	0.010			× 1	× 2	× 1	× 0.1	=	0.00 kg
	(0.025	＋	0.025)	×	0.010			× 1	× 2	× 1	× 0.1	=	0.00 kg
主桁側ﾍﾞｰｽ金具側面部	(0.010	＋	0.010)	×	23.866			× 1	× 1	× 1	× 0.1	=	0.05 kg
橋台側止水ｺﾞﾑ天端部	(0.010	＋	0.010)	×	23.866			× 1	× 1	× 1	× 0.1	=	0.05 kg
橋台側止水ｺﾞﾑ側面部	0.040			×	23.866			× 1	× 1	× 2	× 0.1	=	0.19 kg
											Σ	=	1.66 kg

⑦ 漏水防止材(ゴム系発泡材) 断面 50㎜×10㎜			L	＝	23.866	×	1	＝ 23.866 m
⑧ 止水ゴムパッキン	YN型-300(特)(EPT)		L	＝	23.866	×	1	＝ 23.866 m
⑨ 端部ジャバラ蓋	タイプ-M	(EPT)					n	＝ 2 個
⑩ 排水パイプ[止水ゴム付]	50A	(EPT)	L	＝	0.300	×	2	＝ 0.600 m
⑪ 排水パイプ[導水用]	50A	(PVC)	L	＝	3.000	×	2	＝ 6.000 m
⑫ 排水パイプカフス	50A用	(EPDM)					n	＝ 2 個
⑬ 排水パイプ継手管	50A用	(SUS304)					n	＝ 2 個
⑭ 排水パイプ継手バンド	50A用	(SUS304)					n	＝ 4 個
⑮ 排水パイプ固定金具	50A用	(SUS304)					n	＝ 6 個
⑯ 支持金具設置延長			L	＝				23.866 m

【 止水材数量 】　A2橋台

									箇所数			
① 乾式止水材	Type-80						L	=	8.395	× 1	=	8.395 m
							L	=	7.340	× 2	=	14.680 m
										Σ	=	23.075 m

② 排水用防塵フォーム(ポリウレタンフォーム)

									箇所数			
	0.110	×	0.110	×	0.450				× 2	× 1000	=	10.89 リットル

③ 防塵フォーム(ポリエチレンフォーム)

									箇所数			
防塵フォーム①	0.110	×(	0.102	×	0.320	−	0.092	× 0.320 ／ 2)	× 2	× 1000	=	3.94 リットル
防塵フォーム②	0.110	×(	0.259	×	0.711	−	0.249	× 0.711 ／ 2				
						−	0.229	× 0.018 ／ 2)	× 2	× 1000	=	20.59 リットル
										Σ	=	24.53 リットル

④ 接着剤(2成分形変成シリコン系)

									厚	箇所数	若老			
乾式止水材側面部	0.110	×	8.366					×	0.003	× 1	× 2	× 1000	=	5.52 リットル
	0.110	×	7.311					×	0.003	× 2	× 2	× 1000	=	9.65 リットル
排水用防塵フォーム側面部	0.110	×	0.450					×	0.003	× 2	× 2	× 1000	=	0.59 リットル
防塵フォーム①側面部	(0.102	×	0.320	−	0.092	×	0.320 /2)	×	0.003	× 2	× 2	× 1000	=	0.22 リットル
防塵フォーム②側面部	(0.259	×	0.711	−	0.249	×	0.711 /2							
				−	0.229	×	0.018 /2)	×	0.003	× 2	× 2	× 1000	=	1.12 リットル
												Σ	=	17.10 リットル

⑤ シーリング(2成分形変成シリコン系)

									箇所数	若老				
乾式止水材下面部	0.025	×	0.025	／	2	×	8.366		× 1	× 2	× 1000	=	5.23 リットル
	0.025	×	0.025	／	2	×	7.311		× 2	× 2	× 1000	=	9.14 リットル
排水用防塵フォーム下面部	0.025	×	0.025	／	2	×	0.450		× 2	× 2	× 1000	=	0.56 リットル
乾式止水材端部立上部	0.025	×	0.025	／	2	×	0.110		× 2	× 2	× 1000	=	0.14 リットル
防塵フォーム端部立上部	0.025	×	0.025	／	2	×	0.010		× 1	× 2	× 1000	=	0.01 リットル
	0.025	×	0.025	／	2	×	0.010		× 1	× 2	× 1000	=	0.01 リットル
主桁側ベース金具側面部	0.010	×	0.010	／	2	×	23.866		× 1	× 1	× 1000	=	1.19 リットル
橋台側止水ゴム天端部	0.010	×	0.010	／	2	×	23.866		× 1	× 1	× 1000	=	1.19 リットル
橋台側止水ゴム側面部	0.040	×	0.002			×	23.866		× 1	× 1	× 1000	=	1.91 リットル
											Σ	=	19.38 リットル

⑥ プライマー(ウレタン樹脂系)

									箇所数	若老	面数		㎡当り使用重量		
乾式止水材側面部	0.110	×	8.366						× 1	× 2	× 2	×	0.1	=	0.37 kg
	0.110	×	7.311						× 2	× 2	× 2	×	0.1	=	0.64 kg
排水用防塵フォーム側面部	0.110	×	0.450						× 2	× 2	× 2	×	0.1	=	0.04 kg
防塵フォーム①側面部	(0.102	×	0.320	−	0.092	×	0.320 /2)		× 2	× 2	× 2	×	0.1	=	0.01 kg
防塵フォーム②側面部	(0.259	×	0.711	−	0.249	×	0.711 /2								
				−	0.229	×	0.018 /2)		× 2	× 2	× 2	×	0.1	=	0.07 kg
乾式止水材下面部	(0.025	＋	0.025)	×	8.366				× 1	× 2	× 1	×	0.1	=	0.08 kg
	(0.025	＋	0.025)	×	7.311				× 2	× 2	× 1	×	0.1	=	0.15 kg
排水用防塵フォーム下面部	(0.025	＋	0.025)	×	0.450				× 2	× 2	× 1	×	0.1	=	0.01 kg
乾式止水材端部立上部	(0.025	＋	0.025)	×	0.110				× 2	× 2	× 1	×	0.1	=	0.00 kg
防塵フォーム端部立上部	(0.025	＋	0.025)	×	0.010				× 1	× 2	× 1	×	0.1	=	0.00 kg
	(0.025	＋	0.025)	×	0.010				× 1	× 2	× 1	×	0.1	=	0.00 kg
主桁側ベース金具側面部	(0.010	＋	0.010)	×	23.866				× 1	× 1	× 1	×	0.1	=	0.05 kg
橋台側止水ゴム天端部	(0.010	＋	0.010)	×	23.866				× 1	× 1	× 1	×	0.1	=	0.05 kg
橋台側止水ゴム側面部	0.040			×	23.866				× 1	× 1	× 2	×	0.1	=	0.19 kg
												Σ	=	1.66 kg

⑦ 漏水防止材(ゴム系発泡材) 断面 50㎜×10㎜			L	＝	23.866	×	1	＝ 23.866 m
⑧ 止水ゴムパッキン	YN型-300(特)(EPT)		L	＝	23.866	×	1	＝ 23.866 m
⑨ 端部ジャバラ蓋	タイプ-M	(EPT)					n	＝ 2 個
⑩ 排水パイプ[止水ゴム付]	50A	(EPT)	L	＝	0.300	×	2	＝ 0.600 m
⑪ 排水パイプ[導水用]	50A	(PVC)	L	＝	3.000	×	2	＝ 6.000 m
⑫ 排水パイプカフス	50A用	(EPDM)					n	＝ 2 個
⑬ 排水パイプ継手管	50A用	(SUS304)					n	＝ 2 個
⑭ 排水パイプ継手バンド	50A用	(SUS304)					n	＝ 4 個
⑮ 排水パイプ固定金具	50A用	(SUS304)					n	＝ 6 個
⑯ 支持金具設置延長							L	＝ 23.866 m

高欄補修工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
高欄補修工					
	橋梁用高欄	[組立式]	m	50.054	
	高欄兼用車両用防護柵	[B種 H=1000]	m	50.054	
	端部張出補強	L=765	箇所	4	
	樹脂カプセルアンカー	AP-20相当	本	56	
	樹脂カプセルアンカー	AP-20L相当	本	56	

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
高欄補修工			
	1)橋梁用高欄[組立式]【高欄補修図（その１）～（その２）】		
	25.027m＋25.027m	=	50.054　m
	2)高欄兼用車両用防護柵[B種 H=1000]【高欄補修図（その１）～（その２）】		
	25.027m＋25.027m	=	50.054　m
	3)端部張出補強[L=765]【高欄補修図（その１）～（その２）】		
		=	4　箇所
	4)樹脂カプセルアンカー[AP-20相当品]【高欄補修図（その１）～（その２）】		
	2本×14箇所×2	=	56　本
	5)樹脂カプセルアンカー[AP-20L相当品]【高欄補修図（その１）～（その２）】		
	2本×14箇所×2	=	56　本

地覆補修工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
断面修復工					
	断面修復工(左官工法)	[0.1㎥未満]	構造物	1.000	(ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ) V=0.036㎥
	殻運搬		m3	0.036	
	処分		t	0.085	
地覆復旧工					
	極小規模無収縮ﾓﾙﾀﾙ工	[1/2日未満]	㎥	0.132	地覆ｺﾝｸﾘｰﾄ復旧

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
断面修復工			
	1)断面修復工(左官工法)(ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄﾓﾙﾀﾙ)[0.1㎥未満]【地覆補修図】		
①	0.90m×0.40m×0.05m	=	0.018 ㎥
②	0.90m×0.40m×0.05m	=	0.018 ㎥
		小計 =	0.036 ㎥
	2)殻運搬、処分		
	V=0.036m3	=	0.036 ㎥
	W=0.036m3×2.35t/m3	=	0.085 t
地覆復旧工			
	1)極小規模無収縮ﾓﾙﾀﾙ工[1/2日未満]【地覆補修図】		
下流側	{(0.20m×0.20m)×0.05m＋(0.10m×0.10m)×0.20m} ×17箇所	=	0.068 ㎥
上流側	{(0.20m×0.20m)×0.05m＋(0.10m×0.10m)×0.20m} ×16箇所	=	0.064 ㎥
		小計 =	0.132 ㎥

排水桝補修工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
排水桝蓋取替工					
	排水桝蓋	[SUS]	式	1.000	ﾁｪｰﾝ・溶接含む

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
排水桝蓋取替工			
	1)排水桝蓋[SUS]【排水桝補修図】		
	1式	=	1.000　式

護岸補修工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
護岸充填工					
	護岸充填工	[発泡ｳﾚﾀﾝ]	m3	2.511	
削孔工、管設置工、目詰工					
	削孔工、管設置工、目詰工		孔	18	
注入材					
	注入材(ﾛｽ率20%)		kg	90	

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
護岸充填工			
	1)護岸充填工[発泡ｳﾚﾀﾝ]【護岸補修図】		
護岸①	1.50m×0.10m×0.25m	=	0.038 m3
護岸②	2.50m×1.50m×0.30m	=	1.125 m3
護岸③	2.00m×5.50m×0.10m	=	1.100 m3
護岸④	0.15m×5.50m×0.30m	=	0.248 m3
		合計 =	2.511 m3
削孔工、管設置工、目詰工			
護岸①	1孔	=	1 孔
護岸②	4孔	=	4 孔
護岸③	12孔	=	12 孔
護岸④	1孔	=	1 孔
		合計 =	18 孔
注入材			
	2.51m3×30kg×1.2(ﾛｽ率20%)	=	90 kg

仮設工数量集計表

種　　別　LV.3	細　　別　LV.4	規　　格　LV.5	単位	合　計	備　考
足場工					
	足場工費（床版補強工用足場）	[ﾀｲﾌﾟA1 吊足場(桁高h<1.5)]	㎡	182.400	
	足場工費（床版補強工用足場）	[ﾀｲﾌﾟA1～A4 床面ｼｰﾄ張防護設置時]	㎡	182.400	
	足場工費（床版補強工用足場）	[ﾀｲﾌﾟB 朝顔、板張防護工、ｼｰﾄ張防護工]	㎡	182.400	

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
足場工			
	1)足場工費（床版補強工用足場）[ﾀｲﾌﾟA1 吊足場(桁高<1.5)]【仮設工参考図】		
A1橋台	4.00m×22.80m	=	91.200 ㎡
A2橋台	4.00m×22.80m	=	91.200 ㎡
		=	182.400 ㎡
	2)足場工費（床版補強工用足場）[ﾀｲﾌﾟA1～A4 床面ｼｰﾄ張防護設置時] 【仮設工参考図】		
A1橋台	4.00m×22.80m	=	91.200 ㎡
A2橋台	4.00m×22.80m	=	91.200 ㎡
		=	182.400 ㎡
	3)足場工費[ﾀｲﾌﾟB 朝顔、板張防護工、ｼｰﾄ張防護工]【仮設工参考図】		
A1橋台	4.00m×22.80m	=	91.200 ㎡
A2橋台	4.00m×22.80m	=	91.200 ㎡
		=	182.400 ㎡

構造物取壊工数量集計表

種　別 LV.3	細　別 LV.4	規　格 LV.5	単位	合　計	備　考
高欄撤去工					
	高欄撤去		m	49.200	
構造物とりこわし工					
	ｺﾝｸﾘｰﾄはつり	[無筋構造物]	m2	1.986	地覆ｺﾝｸﾘｰﾄ、沓座ﾓﾙﾀﾙ
運搬処理工					
	現場発生品・支給品運搬	[ｸﾚｰﾝ装置付 ﾍﾞｰｽﾄﾗｯｸ2t積、吊能力2.9t]	t	1.776	
	殻運搬	[ｺﾝｸﾘｰﾄ(無筋)構造物とりこわし]	m^3	0.130	
殻処分工					
		ｽｸﾗｯﾌﾟ(ﾍﾋﾞｰH3)	t	1.776	W=7.85t/m3 W=36.0kg/m
		CO塊 無筋	t	0.306	W=2.35t/m3

種　別　LV.3	形　状　及　び　計　算　式		数　量
高欄撤去工			
	1)高欄撤去【撤去工図】※参考重量＝36.0kg/m		
	24.6m＋24.6m	=	49.200 m³
構造物とりこわし工			
	1)ｺﾝｸﾘｰﾄはつり[無筋構造物]【撤去工図】※W=2.35t/m3		
	地覆ｺﾝｸﾘｰﾄ		
	(0.20m×0.20m-0.1m×0.1m)×33箇所	=	0.990 m2
	沓座ﾓﾙﾀﾙ		
A1橋台	0.166m2(CAD計測)×3箇所	=	0.498 m2
A2橋台	0.166m2(CAD計測)×3箇所	=	0.498 m2
		小計 =	1.986 m2
運搬処理工			
	1)現場発生品・支給品運搬[ｸﾚｰﾝ装置付 ﾍﾞｰｽﾄﾗｯｸ2t積、吊能力2.9t]【撤去工図】		
ｶﾞｾｯﾄﾌﾟﾚｰﾄ W=7.85t/m³	(0.383m＋0.336m)×0.14m÷2×0.009m×7.85t/m³	=	0.004 t
高欄 W=36.0kg/m	(24.6m＋24.6m)×36.0kg/m÷1000	=	1.771 t
排水桝蓋 W=7.85t/m³	{(0.18m×0.01m×2＋0.07m×0.015m×4＋0.01m×0.21m×2＋0.015m×0.21m)×0.01m+0.01m×0.01m×2×0.04m}×7.85kg/m³	=	0.001 t
		小計 =	1.776 t
	2)殻運搬[ｺﾝｸﾘｰﾄ(無筋)]【撤去工図】		
	地覆ｺﾝｸﾘｰﾄ		
	(0.20m×0.20m-0.1m×0.1m)×0.05m×33箇所	=	0.050 m³
	沓座ﾓﾙﾀﾙ		
A1橋台	0.166m2(CAD計測)×0.080m×3箇所	=	0.040 m³
A2橋台	0.166m2(CAD計測)×0.080m×3箇所	=	0.040 m³
		小計 =	0.130 m³
殻処分工			
	1)ｽｸﾗｯﾌﾟ【撤去工図】		
	0.004t＋1.771t＋0.001t	=	1.776 t
	2)CO塊 無筋【撤去工図】		
	0.130m³×2.35t/m³	=	0.306 t