数 量 総 括 表

工　種	種　別	細　別	単 位	積算数量	設計数量
主桁補修工	ﾎﾞﾙﾄ設置	F10T(M22×80)	本	10	N= 10.0 本
橋梁塗装工	[Rc-Ⅰ塗装系] 素地調整	清掃・水洗い,1種ｹﾚﾝ,塗膜剥離剤(2回施工)	m2	830	A= 828.4 m2
	下塗	有機ｼﾞﾝｸﾘｯﾁﾍﾟｲﾝﾄ	m2	830	A= 828.4 m2
	下塗	弱溶剤形変性ｴﾎﾟｷｼ樹脂塗料(2回塗り)	m2	830	A= 828.4 m2
	中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料	m2	830	A= 828.4 m2
	上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料	m2	830	A= 828.4 m2
排水装置補修工	既設排水管撤去工	既設排水管切断90A(SGP)	m	4	L= 3.6 m
	排水管取替え工	VPφ100、L=2.00m	本	12	N= 12.0 本
	取付金具	ﾎﾞﾙﾄ、ﾅｯﾄ含む	組	12	N= 12.0 組
	ﾀｯﾌﾟﾎﾞﾙﾄ	4-M6×18	組	12	N= 12.0 組
断面修復工	断面修復工	鉄筋防錆処理有り	m3	下部工補修工に計上	V= 0.148 m3
		鉄筋防錆処理無し	m3	0.005	V= 0.005 m3
支承補修工	ｺﾝｸﾘｰﾄはつり工	無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ3cm以下	m2	3.2	A= 3.24 m2
	ﾁｯﾋﾟﾝｸﾞ	厚さ1cm～2cm	m2	2.3	A= 2.28 m2
	型枠	鉄筋構造物	m2	1	A= 1.32 m2
	無収縮ﾓﾙﾀﾙ		m3	0.2	V= 0.18 m3
	鉄筋	SD345、D13	t	0.02	W= 0.024 t
	差筋ｱﾝｶｰ	D13×100、削孔含む	本	48	N= 48.0 本

数 量 総 括 表

工　種	種　別	細　別	単 位	積算数量	設計数量
支承補修工	支承防錆工	ﾌﾞﾗｽﾄ処理、金属溶射、ｴﾎﾟｷｼ系保護材	基	12	N= 12.0 基
下部工補修工	下地処理工		m2	72	A= 72.1 m2
	含浸材塗布	ｹｲ酸系	m2	72	A= 72.1 m2
	断面修復工	鉄筋防錆処理有り	m3	0.2	V= 0.003 m3
雑工	無筋Co殻運搬処分	Dt2t 、L=8.3km	m3	0.3	(0.7 t) V= 0.3 m3
	鋼材運搬	Dt2t 、L=12.5km、平均積載量0.3t超0.5t以下	回	1	N= 1.0 回
	既設塗膜処理	鉛含有旧塗膜	t	1	W= 1.2 t
	ｽﾗｸﾞ研掃材処理	鉛含有ｽﾗｸﾞ研掃材	t	33	W= 33.1 t
	鉛含有廃棄物収集・運搬	Dt4t,L=150.0km	回	9	N= 9.0 回
橋梁足場工	吊り足場		式	1	N= 1.0 式
	両側朝顔		式	1	N= 1.0 式
	板張防護		式	1	N= 1.0 式
	ｼｰﾄ張防護		式	1	N= 1.0 式
	ﾌﾞﾗｽﾄ用養生設備		式	1	N= 1.0 式
	湿式塗膜剥離剤工用養生設備工		式	1	N= 1.0 式
除雪工	除雪工	機械除雪、平地道路等、ﾌﾞﾙﾄﾞｰｻﾞ15t級	式	1	N= 1.0 式
仮設工	交通誘導員B	昼間勤務(交替要員無)	式	1	N= 1.0 式

主桁補修工

原設計　　変更設計

	単　位	合計	備　　考
ﾎﾞﾙﾄ設置	本	10.0	F10T(M22×80)

工種 ： 主桁補修工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
ﾎﾞﾙﾄ設置	F10T(M22×80)			
		N= 2 + 1 + 3 + 4	10.0	本

橋梁塗装工

原設計　変更設計

	単　位	1箇所当たり	箇所	合計	備　　考
主桁	m2	117.536	6	705.2	Span-1～3(G1、G2)
端部対傾構	m2	3.676	6	22.1	
中間部対傾構	m2	3.009	12	36.1	
下横構	m2	21.664	3	65.0	
合計				828.4	

工種 ： 橋梁塗装工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
主桁	Span-1～3(G1、G2)			
	上ﾌﾗﾝｼﾞ	A= 0.200 × 30.400	6.080	m^2
	控除(ｳｪﾌﾞ部)	A= 0.009 × 30.400	0.274	m^2
		上ﾌﾗﾝｼﾞ計	5.806	m^2
	ｳｪﾌﾞ	A= 1.400 × 30.400 × 2	85.120	m^2
		ｳｪﾌﾞ計	85.120	m^2
	垂直補剛材	A= (0.110 × 1.362 × 2 + 0.009 × 1.362) × 30	9.357	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部)	A= 0.110 × 0.380 × 2	0.084	m^2
		A= 0.110 × 0.220 × 2	0.048	m^2
		A= 0.110 × 0.300 × 4	0.132	m^2
		A= 0.110 × 0.200 × 4	0.088	m^2
		垂直補剛材計	9.005	m^2
	下ﾌﾗﾝｼﾞ	A= 0.200 × 0.350 × 2 × 2	0.280	m^2
		A= (0.200 + 0.300) / 2 × 0.500 × 2 × 2	0.500	m^2
		A= 0.300 × (30.400 − 0.850 × 2) × 2	17.220	m^2
	控除(ｳｪﾌﾞ部)	A= 0.013 × 30.400	0.395	m^2
		下ﾌﾗﾝｼﾞ計	17.605	m^2
		合計	117.536	m^2

工種 ： 橋梁塗装工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
端部対傾構	上ﾌﾗﾝｼﾞ			
		A= 1.870 × (0.090 + 0.300 × 2 + 0.081 × 2)	1.593	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部)			
		A= 0.147 × 0.286 × 2	0.084	m^2
		上ﾌﾗﾝｼﾞ計	1.509	m^2
	斜(L-75×75×9×1150)			
		A= 1.150 × 0.075 × 4 × 2	0.690	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・a部)			
		A= (0.075 × 0.041 / 2 + 0.056 × 0.075) × 2	0.011	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・c部)			
		A= (0.108 + 0.191) / 2 × 0.075 × 2	0.022	m^2
		斜計	0.657	m^2
	下ﾌﾗﾝｼﾞ			
		A= 1.870 × 0.075 × 4	0.561	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・b部)			
		A= 0.117 × 0.075 × 2	0.018	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・d部)			
		A= 0.147 × 0.075 × 2	0.022	m^2
		下ﾌﾗﾝｼﾞ計	0.521	m^2
	ｶﾞｾｯﾄ(上)			
		A= (0.380 × 0.280 × 2 + (0.380 + 0.280)		
		× 0.009) × 2	0.437	m^2
	控除(主桁部)			
		A= 0.110 × 0.380 × 2	0.084	m^2
	控除(上ﾌﾗﾝｼﾞ部)			
		A= 0.147 × 0.286 × 2	0.084	m^2
	控除(斜部)			
		A= (0.075 × 0.041 / 2 + 0.056 × 0.075) × 2	0.011	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ(上)計	0.258	m^2
	ｶﾞｾｯﾄ(下)			
		A= (((0.110 + 0.250) / 2 × 0.145 + 0.250 × 0.075)		
		× 2 + (0.110 + 0.202 + 0.075) × 0.009) × 2	0.186	m^2
	控除(主桁部)			
		A= 0.110 × 0.220 × 2	0.048	m^2
	控除(下ﾌﾗﾝｼﾞ部)			
		A= 0.117 × 0.075 × 2	0.018	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ(下)計	0.120	m^2
	ｶﾞｾｯﾄ(中)			
		A= 0.380 × 0.240 × 2 + (0.380 + 0.240 × 2)		
		× 0.009	0.190	m^2
	控除(斜部)			
		A= (0.108 + 0.191) / 2 × 0.075 × 2	0.022	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ(中)計	0.168	m^2

工種 ： 橋梁塗装工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
端部対傾構	ｶﾞｾｯﾄ(下面)			
		A=(((0.135 + 0.500) / 2 × 0.080 + 0.500 × 0.200)		
		× 2 + (0.280 + 0.135 + 0.374 + 0.200)		
		× 0.009) × 2	0.519	m^2
	控除(下ﾌﾗﾝｼﾞ部)			
		A= 0.147 × 0.075 × 2	0.022	m^2
	控除(下横構部)			
		A= (0.283 + 0.317) / 2 × 0.090 × 2	0.054	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ(下面)計	0.443	m^2
		合計	3.676	m^2

工種 ： 橋梁塗装工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
中間部対傾構	上ﾌﾗﾝｼﾞ			
		A= 1.870 × 0.075 × 4	0.561	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部)			
		A= 0.117 × 0.075 × 2	0.018	m^2
		上ﾌﾗﾝｼﾞ計	0.543	m^2
	斜(L-75×75×9×1310)			
		A= 1.310 × 0.075 × 4 × 2	0.786	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・a部)			
		A= (0.075 × 0.027 / 2 + 0.120 × 0.075) × 2	0.020	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・c部)			
		A= (0.075 × 0.032 / 2 + 0.167 × 0.075) × 2	0.027	m^2
		斜計	0.739	m^2
	下ﾌﾗﾝｼﾞ			
		A= 1.870 × 0.075 × 4	0.561	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・b部)			
		A= 0.117 × 0.075 × 2	0.018	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・d部)			
		A= 0.147 × 0.075 × 2	0.022	m^2
		下ﾌﾗﾝｼﾞ計	0.521	m^2
	ｶﾞｾｯﾄ(上)			
		A= (0.300 × 0.250 × 2 + (0.300 + 0.250)		
		× 0.009) × 2	0.310	m^2
	控除(主桁部)			
		A= 0.110 × 0.300 × 2	0.066	m^2
	控除(上ﾌﾗﾝｼﾞ部)			
		A= 0.117 × 0.075 × 2	0.018	m^2
	控除(斜部)			
		A= (0.075 × 0.027 / 2 + 0.120 × 0.075) × 2	0.020	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ(上)計	0.206	m^2
	ｶﾞｾｯﾄ(下)			
		A= (((0.110 + 0.250) / 2 × 0.125 + 0.250 × 0.075)		
		× 2 + (0.110 + 0.188 + 0.075) × 0.009) × 2	0.172	m^2
	控除(主桁部)			
		A= 0.110 × 0.200 × 2	0.044	m^2
	控除(下ﾌﾗﾝｼﾞ部)			
		A= 0.117 × 0.075 × 2	0.018	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ(下)計	0.110	m^2
	ｶﾞｾｯﾄ(中)			
		A= 0.380 × 0.180 × 2 + (0.380 + 0.180 × 2)		
		× 0.009	0.143	m^2
	控除(斜部)			
		A= (0.075 × 0.032 / 2 + 0.167 × 0.075) × 2	0.027	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ(中)計	0.116	m^2

工種 ： 橋梁塗装工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
中間部対傾構	ｶﾞｾｯﾄ(下面)			
		A= (0.280 × 0.770 × 2 + (0.280 × 2 + 0.770)		
		× 0.009) × 2	0.886	m^2
	控除(下ﾌﾗﾝｼﾞ部)			
		A= 0.147 × 0.075 × 2	0.022	m^2
	控除(下横構部)			
		A= (0.239 + 0.272) / 2 × 0.090 × 2 + (0.226		
		+ 0.258) / 2 × 0.090 × 2	0.090	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ(下面)計	0.774	m^2
		合計	3.009	m^2

工種 ： 橋梁塗装工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
下横構	横構(L-90×90×9×6040)			
		A= 6.040 × 0.090 × 4 × 5	10.872	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・b部)			
		A= (0.283 + 0.317) / 2 × 0.090 × 2	0.054	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・c部)			
		A= 0.457 × 0.090 × 5	0.206	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・d部)			
		A= (0.226 + 0.258) / 2 × 0.090 × 4	0.087	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・e部)			
		A= (0.226 + 0.258) / 2 × 0.090 × 4	0.087	m^2
		横構(L=6040)計	10.438	m^2
	横構(L-90×90×9×2880)			
		A= 2.880 × 0.090 × 4 × 2 × 5	10.368	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・a部)			
		A= (0.283 + 0.317) / 2 × 0.090 × 2	0.054	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・c部)			
		A= 0.247 × 0.090 × 2 × 5	0.222	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・e部)			
		A= (0.239 + 0.272) / 2 × 0.090 × 4	0.092	m^2
	控除(ｶﾞｾｯﾄ部・d部)			
		A= (0.239 + 0.272) / 2 × 0.090 × 4	0.092	m^2
		横構(L=2880)計	9.908	m^2
	ｶﾞｾｯﾄ			
		A= (((0.142 + 0.800) / 2 × 0.100 × 2 + 0.800		
		× 0.090) × 2 + (0.515 × 2 + 0.142 × 2		
		+ 0.183 × 2 + 0.090 × 2) × 0.009) × 5	1.746	m^2
	控除(横構(L=6040))			
		A= 0.457 × 0.090 × 5	0.206	m^2
	控除(横構(L=2880))			
		A= 0.247 × 0.090 × 2 × 5	0.222	m^2
		ｶﾞｾｯﾄ計	1.318	m^2
		合計	21.664	m^2

排水装置補修工

原設計　変更設計

	単　位	1組当たり	箇所	合計	備　　考
既設排水管撤去工	m	0.3	12	3.6	既設排水管切断90A(SGP)
排水管取替え工	本	1.0	12	12.0	VP-100, L=2.00m
取付金具	組	1.0	12	12.0	2-PL100×6.0×562
	組	1.0	12	12.0	2-PL100×6.0×587
	組	1.0	12	12.0	2-PL100×6.0×100
ﾎﾞﾙﾄ､ﾅｯﾄ	組	1.0	12	12.0	8-M12×35
ﾀｯﾌﾟﾎﾞﾙﾄ	組	1.0	12	12.0	4-M6×18

工種 ： 排水装置補修工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
既設排水管撤去工	既設排水管切断 90A(SGP)			
		L= 0.1016 × π	0.3	m
鋼材処分量	90A(SGP)			
		L= 1.50	1.50	m
	単位重量 10.1(kg/m)			
		W= 1.50 × 10.1	15.2	kg
	L-65×65×6			
		L= 1.27	1.27	m
	単位重量 5.91(kg/m)			
		W= 1.27 × 5.91	7.5	kg
	Pl-100×12			
		L= 0.17 × 2	0.34	m
	単位重量 9.42(kg/m)			
		W= 0.34 × 9.42	3.2	kg
		合計	25.9	kg
排水管取替え工	VP-100, L=2.00m			
		N= 1.0	1.0	本
取付金具	SS400			
		N= 2- PL 100 × 6.0 × 562	1.0	組
		N= 2- PL 100 × 6.0 × 587	1.0	組
		N= 2- PL 100 × 6.0 × 100	1.0	組
ﾎﾞﾙﾄ、ﾅｯﾄ	M12×35(ﾒｯｷ処理)			
		N= 8- M 12 × 35	1.0	組
ﾀｯﾌﾟﾎﾞﾙﾄ	M6×18			
		N= 4- M 6 × 18	1.0	組

断面修復工

原設計　変更設計

	単　位	断面修復A (鉄筋防錆処理有)	断面修復B (鉄筋防錆処理無)	合計	備　　考
下地処理工					
	m2	4.920	-	4.9	
	m2	-	0.170	0.2	
断面修復工					
	m3	0.148	-	0.148	
	m3	-	0.005	0.005	

工種 ： 断面修復工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
断面修復A①	下地処理 ﾌﾟﾗｲﾏｰ塗布			
		A= 0.400 × 1.000	0.400	m2
断面修復A②	〃			
		A= 0.300 × 0.700	0.210	m2
断面修復A③	〃			
		A= 0.300 × 11.500	3.450	m2
断面修復A④	〃			
		A= 0.400 × 0.700	0.280	m2
断面修復A⑤	〃			
		A= 0.300 × 1.000	0.300	m2
断面修復A⑥	〃			
		A= 0.400 × 0.700	0.280	m2
		合計	4.920	m2
断面修復B①	下地処理 ﾌﾟﾗｲﾏｰ塗布			
		A= 0.160 × 0.500	0.080	m2
断面修復B②	〃			
		A= 0.300 × 0.300	0.090	m2
		合計	0.170	m2
断面修復A	はつり、 ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ			
		V= 4.920 × 0.030	0.148	m3
断面修復B	はつり、 ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ			
		V= 0.170 × 0.030	0.005	m3
Co処分量				
		V= 0.148 + 0.005	0.153	m3

支承補修工

原設計　変更設計

	単　位	1箇所当たり	A1 (2箇所)	P1 (4箇所)	P2 (4箇所)	A2 (2箇所)	合計	備　　考
ｺﾝｸﾘｰﾄはつり工	m2	0.27	0.54	1.08	1.08	0.54	3.24	無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ3cm以下
ﾁｯﾋﾟﾝｸﾞ	m2	0.19	0.38	0.76	0.76	0.38	2.28	厚さ1cm～2cm
型枠	m2	0.11	0.22	0.44	0.44	0.22	1.32	鉄筋構造物
無収縮ﾓﾙﾀﾙ	m3	0.015	0.030	0.060	0.060	0.030	0.180	
鉄筋	t	0.002	0.004	0.008	0.008	0.004	0.024	SD345、D13
差筋ｱﾝｶｰ	本	4.0	8.0	16.0	16.0	8.0	48.0	D13×100、削孔含む
支承防錆工	基	1.0	2.0	4.0	4.0	2.0	12.0	ﾌﾞﾗｽﾄ処理、金属溶射、ｴﾎﾟｷｼ系保護材

工種 ： 支承補修工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
沓座ﾓﾙﾀﾙ補修工				
ｺﾝｸﾘｰﾄはつり工	無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ 3cm以下	A= 0.060 × (0.250 × 2 + 0.280 × π)	0.08	m2
	〃	A= 0.420 × 0.670 − 0.110 ²× π − 0.250 × 0.220	0.19	m2
		合計	0.27	m2
ﾁｯﾋﾟﾝｸﾞ	厚さ1cm～2cm	A= 0.420 × 0.670 − 0.110 ²× π − 0.250 × 0.220	0.19	m2
ｺﾝｸﾘｰﾄ処分量		V= 0.08 × 0.010 + 0.19 × 0.030	0.01	m3
型枠	鉄筋構造物	A= (0.420 + 0.670) × 2 × 0.050	0.11	m2
無収縮ﾓﾙﾀﾙ		V= ((0.420 × 0.670) − 0.110 ²× π − 0.250 × 0.220)		
		× 0.080	0.015	m3
鉄筋	SD345、D13	W= 2 / 1000	0.002	t
差筋ｱﾝｶｰ	D13×100、削孔含む	N= 4	4.0	本
支承防錆工				
支承防錆工	ﾌﾞﾗｽﾄ処理、金属溶射、ｴﾎﾟｷｼ系保護材	A1橋台側(N=2基)、P1橋脚(N=4基)、P2橋脚(N=4基)、A2橋台側(N=2基)		
		N= 2.0 + 4.0 + 4.0 + 2.0	12.0	基

下部工補修工

原設計　変更設計

	単　位	A1	A2	P1	P2	合計	備　　考
下地処理工	m2	20.53	20.08	15.74	15.74	72.1	
含浸材塗布	m2	20.53	20.08	15.74	15.74	72.1	ｹｲ酸系
下地処理工	m2	－	－	－	0.09	0.1	
断面修復工	m3	－	－	－	0.003	0.003	鉄筋防錆処理有

工種 ： 下部工補修工　　原設計　変更設計

名 称	規格･寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
表面保護工	A1橋台①			
		A= 0.450 × 1.770 + 1.300 × 1.000	2.10	m2
	A1橋台②			
		A= 8.20 (CAD求積)	8.20	m2
	A1橋台③			
		A= 4.700 × 1.000	4.70	m2
	A1橋台④			
		A= 0.450 × 1.770 + 1.300 × 1.000	2.10	m2
	A1橋台⑤			
		A= 4.700 × 0.850 − (0.670 × 0.420) × 2	3.43	m2
		A1橋台合計	20.53	m2
	A2橋台①			
		A= 0.450 × 1.740 + 1.260 × 1.000	2.04	m2
	A2橋台②			
		A= 8.06 (CAD求積)	8.06	m2
	A2橋台③			
		A= 4.700 × 1.000	4.70	m2
	A2橋台④			
		A= 0.450 × 1.740 + 1.260 × 1.000	2.04	m2
	A2橋台⑤			
		A= 4.700 × 0.810 − (0.670 × 0.420) × 2	3.24	m2
		A2橋台合計	20.08	m2
	P1橋脚①			
		A= 0.750 ²× π + 3.000 × 1.500 − (0.670 × 0.420)		
		× 4	5.14	m2
	P1橋脚②			
		A= (1.500 × π + 3.000 × 2) × 0.800	8.57	m2
	P1橋脚③			
		A= ((1.500 × π + 3.000 × 2) + (1.200 × π		
		+ 3.000 × 2)) / 2 × 0.150	1.54	m2
	P1橋脚④			
		A= (1.200 × π + 3.000 × 2) × 0.050	0.49	m2
		P1橋脚合計	15.74	m2
	P2橋脚①			
		A= 0.750 ²× π + 3.000 × 1.500 − (0.670 × 0.420)		
		× 4	5.14	m2
	P2橋脚②			
		A= (1.500 × π + 3.000 × 2) × 0.800	8.57	m2
	P2橋脚③			
		A= ((1.500 × π + 3.000 × 2) + (1.200 × π		
		+ 3.000 × 2)) / 2 × 0.150	1.54	m2
	P2橋脚④			
		A= (1.200 × π + 3.000 × 2) × 0.050	0.49	m2
		P2橋脚合計	15.74	m2

工種 ： 下部工補修工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
断面修復工 （P2橋脚）	下地処理 ﾌﾟﾗｲﾏｰ塗布			
		A= 0.300 × 0.300	0.090	m2
		合計	0.090	m2
	はつり、 ﾎﾟﾘﾏｰｾﾒﾝﾄ			
		V= 0.090 × 0.030	0.003	m3
		合計	0.003	m3

雑工

原設計　変更設計

	単　位	合計	備　　考
無筋Co殻運搬処分	m3	0.3	
鋼材運搬	回	1.0	既設排水管
既設塗膜処理	t	1.2	鉛含有旧塗膜
ｽﾗｸﾞ研掃材処理	t	33.1	鉛含有ｽﾗｸﾞ研掃材
鉛含有廃棄物収集・運搬	回	9.0	Dt4t,L=150.0km

工種 ： 雑工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
無筋Co殻運搬処分	Dt2t 、L=8.3km	断面修復工より　支承補修工より　下部工補修工より		
		V= 0.153 + 0.01 × 12 + 0.003	0.3	m3
	Co単位体積重量 無筋2.35(t/m3)			
		W= 0.3 × 2.35	0.7	t
鋼材運搬	既設排水管	排水装置補修工より		
		W= 25.9 × 12 / 1,000	0.31	t
	Dt2t 、L=12.5km、平均積載量0.3t超0.5t以下			
		N= 0.31 / 0.50	1.0	回
既設塗膜処理	鉛含有旧塗膜 単位重量 1.50(kg/m2)	橋梁塗装工より		
		W= 828.4 × 1.50 / 1,000	1.2	t
ｽﾗｸﾞ研掃材処理	鉛含有ｽﾗｸﾞ研掃材 単位重量 40.0(kg/m2)	橋梁塗装工より		
		W= 828.4 × 40.0 / 1,000	33.1	t
鉛含有廃棄物収集・運搬	Dt4t,L=150.0km			
		N= (1.2 + 33.1) / 4	9.0	回

橋梁足場工

原設計　変更設計

	単　位	合計	備　　考
吊り足場	m2	374.22	ﾊﾟｲﾌﾟ吊り足場
両側朝顔	m2	374.22	
板張防護	m2	374.22	
ｼｰﾄ張防護	m2	374.22	
ﾌﾞﾗｽﾄ用養生設備	m2	374.22	
湿式塗膜剥離剤工用養生設備工	m2	374.22	

工種 ： 橋梁足場工　　原設計　変更設計

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
吊り足場	ﾊﾟｲﾌﾟ吊り足場			
		A= 4.20 × 89.10	374.22	m2
両側朝顔				
		A= 4.20 × 89.10	374.22	m2
板張防護				
		A= 4.20 × 89.10	374.22	m2
ｼｰﾄ張防護				
		A= 4.20 × 89.10	374.22	m2
ﾌﾞﾗｽﾄ用養生設備				
		A= 4.20 × 89.10	374.22	m2
湿式塗膜剥離剤工用養生設備工				
		A= 4.20 × 89.10	374.22	m2

工種 ： 除雪工

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
除雪工	機械除雪、平地道路等、ﾌﾞﾙﾄﾞｰｻﾞ15t級			
		N= 1.0	1.0	式

工種 ： 仮設工

名 称	規格・寸法	形 状 及 び 算 式	数 量	単位
交通誘導員B	昼間勤務(交替要員無)	交通誘導員算出参照		
		N= 1 式 (N= 38 人)	1.0	式