

令和8年度

北伏古南7線橋長寿命化工事

数量計算書

河西郡芽室町

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)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分				合計	数量	内訳数量表別紙	備考
道路修繕	橋梁補修工	ひび割れ補修工			式									
			充填工法	ポリマーセメント系 比重約1.82	m	m					1.95	1.95		
		親柱取壊し			式						1.95	1.95		
			親柱取壊し	ハンドピック	m3	m3					0.36	0.36		
											0.36	0.36		

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)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分					合計	数量	内訳数量表別紙	備考	
道路修繕	舗装工	舗装版破砕工			式											
			舗装版破砕(人力)	コンクリート舗装版 t≤15cm	m2	m2	舗装版種別	As舗装版厚				414	414			
							As舗装版	t≤15				414	414			
		床版上面研掃工			式											
			床版上面研掃	t=5mm以下	m2	m2						414	414			
												414	414			
		舗装打換え工			式											
			表層	細密粒度キヤップアスコン、 t=5cm、3.0m超、乳剤無し	m2	m2	平均厚さ	平均幅員	材料	瀝青材料種類		414	414			
							45mm以上 55mm未満	3.0m超	細粒度アスコン	乳剤無し		414	414			
		橋面防水工			式											
			橋面防水	塗膜タイプ	m2	m2						414	414			
												414	414			
			ドレーン材	導水パイプφ15	m	m						151	151			
				導水パイプφ15 SUS 活荷重対応	m	m						151	151			
												33	33			
												33	33			
			注入目地材	W=50mm,t=10 比重1000kg/m3	kg	kg						4.65	4.65			
												4.65	4.65			
			成型目地材	W=50mm,t=10	m	m						180	180			
												180	180			
			コンクリート削孔	床版削孔、30≤φ≤60 200≤L<400	箇所	箇所						34	34			
												34	34			
			床版排水パイプ	φ48.6×300 SUS	本	本						34	34			
												34	34			
			フレキシブルパイプ	SUS-304 φ20	m	m						68.2	68.2			
												68.2	68.2			
			桁止めクリップ		組	組						34	34			
												34	34			

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)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分				合計	数量	内訳数量表別紙	備考	
道路修繕	区画線工	区画線設置工			式										
			ペイント式区画線	中央線 水性ペイント式 水性型 破線 15cm 加熱 白色	m	m						38	38		
												38	38		

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)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分				合計	数量	内訳数量表別紙	備考	
道路修繕	沓座拡幅工	沓座拡幅工			式										
			沓座拡幅施工箇所	施工費	箇所	箇所						3	3		
												3	3		
			コンクリート削孔	電動コアボーリングマシン φ30 L=330	箇所	箇所						42	42		
												42	42		
				電動コアボーリングマシン φ30 L=366	箇所	箇所						6	6		
												6	6		
			沓座コンクリート復旧	RC-2-1	m3	m3						2.16	2.16		
												2.16	2.16		
			鉄筋	SD345 D16~22	m3	m3						343	343		
												343	343		
			鉄筋探査	沓座拡幅 コンクリート削孔	m2	m2						4	4		
												4	4		

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)	積算単位	数量計算 用単位	数量区分				合計	数量	内訳数量表 別紙	備考	
道路修繕	橋梁支承工	支承補修工(仮受け無し)			式										
			補修箇所	モルタル打換え 仮受け無し	箇所	箇所						4	4		
			カッター延長		m	m						4	4		
			既設モルタル・沓座コン 取り壊し	ハンドピック	m3	m3						9.2	9.2		
			無収縮モルタル		m3	m3						0.06	0.06		
			補強鉄筋	SD345 D13	kg	kg						0.08	0.08		
			差し筋アンカー	D13 切断加工	個	個						9.3	9.3		
												16	16		
												16	16		
		支承補修工(仮受け有り)			式										
			補修箇所	モルタル打換え 仮受け有り	箇所	箇所						3	3		
			カッター延長		m	m						3	3		
			既設モルタル・沓座コン 取り壊し	ハンドピック	m3	m3						6.9	6.9		
			無収縮モルタル		m3	m3						0.07	0.07		
			補強鉄筋	SD345 D13	kg	kg						0.07	0.07		
			差し筋アンカー	D13 切断加工	個	個						0.09	0.09		
			油圧ジャッキ	1000kN	基	基						7.0	7.0		
			仮支点補強材設置	施工費	箇所	箇所						7.0	7.0		
			仮支点補強材	L130*130*12(SS400) 高力ボルト・支圧板	組	組						12	12		
												12	12		
		現場塗装工			式							3	3		
			現場塗装工	F-11 塗装系	m2	m2						3	3		
			素地調整	2種ケレン	0	0						3	3		
												0.97	0.97		
												0.97	0.97		

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)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分				合計	数量	内訳数量表別紙	備考	
道路修繕	防護柵補修工	防護柵補修工			式										
			防護柵撤去延長	鋼製防護柵	m	m						155.8	155.8		
			防護柵支柱切断	□90	m	m						155.8	155.8		
			橋梁用防護柵工	鋼製車両用防護柵 C種 3%未満 めっき仕上げ	m	m						44.64	44.64		
			銘板工	橋名板 フロンス	枚	枚						155.80	155.80		
				橋名板 取付板	枚	枚						155.80	155.80		
			カッター延長	地覆取り壊し部 □200x200	m	m						4	4		
			地覆コンクリート取壊し	ハンドピック	m3	m3						4	4		
			コンクリート削孔	床版削孔、10≦φ<30 30≦L<200	箇所	箇所						99.20	99.20		
			地覆コンクリート復旧	無収縮モルタル	m3	m3						99.20	99.20		
			アンカー工	カプセル樹脂アンカー AP-20L相当品	本	本						0.25	0.25		
				カプセル樹脂アンカー AP-20S相当品	本	本						0.25	0.25		
			鉄筋探査	防護柵 コンクリート削孔	m2	m2						344	344		
												0.44	0.44		
												0.44	0.44		
												172	172		
												172	172		
												172	172		
												35	35		
												35	35		

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)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分				合計	数量	内訳数量表別紙	備考	
道路修繕	橋梁付属物工	伸縮継手工			式										
			鋼製ジョイント材料費	普通型(固定) 遊間110mm 車道/地覆用	m	m					6.50	6.50			
				普通型、伸縮量35mm以下 遊間110mm 車道/地覆用	m	m					6.50	6.50			
			橋梁用伸縮継手 装置設置工(補修)	既設 鋼製フィンガージョイント等	m	m					25.20	25.20			
											25.20	25.20			

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)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分				合計	数量	内訳数量表別紙	備考
道路修繕	構造物撤去工	運搬処理工(一般部)			式									
			殻運搬(コンクリート)	コンクリート殻(無筋/RC) L=7.5km以下 DID無し	m3	m3					23.9	23.9		
			殻処理	コンクリート殻(無筋/RC)	t	t					23.9	23.9		
			現場発生品運搬	鋼材 L=20.0km以下	回	回					56.1	56.1		
											1	1		
											1	1		
道路修繕	構造物撤去工	運搬処理工(PCB含む)			式									
			特別管理産業廃棄物 収集運搬	低濃度PCB含有物 (防護服等)	kg	kg					1,375	1,375		
											1,374.7	1,374.7		
				低濃度PCB含有物 (既設防護柵)	kg	kg					4,412	4,412		
											4,412.0	4,412.0		

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)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分					合計	数量	内訳数量表別紙	備考		
道路修繕	仮設工	仮設工			式												
			足場・防護	防護柵・支承施工部 吊足場タイプF	m2	m2							24	24			
				防護柵施工部 吊足場タイプF	m2	m2								24	24		
				防護柵・支承施工部 吊足場タイプF 朝顔(両側)	m2	m2								323	323		
				防護柵・支承施工部 吊足場タイプF 朝顔(片側)	m2	m2								24	24		
				防護柵施工部 吊足場タイプF 朝顔(片側)	m2	m2								323	323		
				防護柵・支承施工部朝顔部 板張防護タイプF(両側)	m2	m2								24	24		
				防護柵施工部朝顔部 板張防護タイプF(片側)	m2	m2								323	323		
				プラスト養生シート 防護柵・支承施工部吊足場	m2	m2								24	24		
				プラスト養生シート 防護柵施工部吊足場	m2	m2								24	24		
				仮囲い タイプP	m2	m2								840	840		
				仮囲いタイプP プラスト養生シート	m2	m2								266	266		
				打ち込みアンカーM16x63	本	本								90	90		
				アイボルトM16	本	本								90	90		
				鉄筋探査	m2	m2								0.9	0.9		
			環境対策	防護柵撤去時 PCB対策	式	式							1	1			
														1	1		

舗装工 数量調書					
名称	形状寸法	算出基礎	単位	数量	備考
舗装版破碎工					
舗装版破碎(人力)	コンクリート舗装版 t≤15cm	5.500*(24.080+25.580*2) = 413.820	m2	414	車道5cm
床版上面研掃工					
床版上面研掃	t=5mm以下	5.500*(24.080+25.580*2) = 413.820	m2	414	
殻運搬処理	コンクリート(無筋)、機械積込	体積 5.500*(24.080+25.580*2)*0.050 = 20.691	m3	20.69	※構造物撤去工へ
		質量 20.691*2.35 = 48.624	t	48.62	※構造物撤去工へ
舗装打換え工					
表層	細密粒度キヤップアスコン、 t=5cm、3.0m超、乳剤無し	5.500*(24.080+25.580*2) = 413.820	m2	414	
橋面防水工					
橋面防水	塗膜タイプ	車道部 5.500*(24.080+25.580*2) = 413.820	m2	414	
既設排水装置削孔工	鋼材 削孔径φ20mm	4*2*3 = 24	孔	24	
ドレーン材	導水パイプφ15	車道路肩部 24.100*2+25.600*2*2 = 150.600	m	151	
ドレーン材	導水パイプφ15 SUS 活荷重対応	車道横断部 5.500*2*3 = 33.000	m	33	
注入目地材	W=50mm,t=10 比重1000kg/m3	排水柵周り 0.375*3*4+0.200*3*4*2 = 9.300	m	9.30	
		質量 0.050*0.010*9.3*1000 = 4.650	kg	4.65	比重:参考値

内訳数量表

橋面防水数量表数量表

規格: 1~3径間

100 m²当り

項目	規格	数量区分	単位	数量		摘要
				全体	100 箇所当り	
橋面防水工	塗膜タイプ		m ²	413.82	100.00	
ドレーン材	導水パイプφ15		m	150.60	36.39	ロス率×1.05= 38.21
ドレーン材	導水パイプφ15SUS 活荷重対応		m	33.00	7.97	ロス率×1.05= 8.37
注入目地材	W=50mm,t=10比重1000kg/m ³		kg	4.65	1.12	ロス率×1.05= 1.18
成型目地材	W=50mm,t=10		m	180.38	43.59	ロス率×1.05= 45.77

沓座拡幅工 数量調書							
名称	形状寸法	算出基礎			単位	数量	備考
沓座拡幅工							
沓座拡幅施工箇所		3	=	3	箇所	3	
打継面チップング		1.250*0.950*3	=	3.563	m2	3.56	
コンクリート削孔	電動コアボーリングマシン φ30 L=330	A1,P1 4*8+2*5	=	42	箇所	42	
	電動コアボーリングマシン φ30 L=366	P1 2*3	=	6	箇所	6	
樹脂注入	エポキシ樹脂系 参考:1200kg/m3	A1G1 $(0.030^2 - 0.022^2) * \pi / 4 * (0.330 * 16) * 1200 * 1.16$	=	2.401			ロス率0.16
	D22	A1G2 $(0.030^2 - 0.022^2) * \pi / 4 * (0.330 * 16) * 1200 * 1.16$	=	2.401			
		P1 $(0.030^2 - 0.022^2) * \pi / 4 * (0.330 * 10 + 0.366 * 6) * 1200 * 1.16$	=	2.500			
			Σ =	7.302	kg	7.30	
沓座コンクリート復旧	RC-2-1	A1G1 0.950*1.250*0.600	=	0.713			
		A1G2 0.950*1.250*0.600	=	0.713			
		P1 $0.950 * (0.825 * 0.600 + 0.425 * (0.600 + 0.722) / 2)$	=	0.737			
			Σ =	2.163	m3	2.16	
鉄筋	SD345 D16~22	343.00	=	343.00	kg	343.00	別紙鉄筋質量表参照

橋梁支承工 数量調書							
名称	形状寸法	算出基礎		単位	数量	備考	
支承補修工(仮受け無し)							
補修箇所	モルタル打換え 仮受け無し	TYPE-1	4	= 4	箇所	4	支承補修図 配置図参照
カッター延長			2.30*4	= 9.200	m	9.2	
既設モルタル・沓座コン取り壊し	ハンドピック	化粧モルタル	0.16*0.050/2*4	= 0.016			
		沓座コン	0.20*0.050*4	= 0.040			
				Σ = 0.056	m3	0.06	
殻運搬処理	コンクリート(無筋)、人力積込	体積	0.056	= 0.056	m3	0.06	※構造物撤去工で計上
		質量	0.056*2.35	= 0.132	t	0.13	※構造物撤去工で計上
(型枠)		化粧モルタル	2.30*0.050*4	= 0.460	m2	0.46	
無収縮モルタル			0.20*0.100*4	= 0.080	m3	0.08	
補強鉄筋	SD345 D13		0.995*1.170*2*4	= 9.313	kg	9.3	
差し筋アンカー	D13 切断加工		4*4	= 16	個	16	

橋梁支承工 数量調書						
名称	形状寸法	算出基礎		単位	数量	備考
支承補修工(仮受け有り)						
補修箇所	モルタル打換え 仮受け有り	3	= 3	箇所	3	支承補修図 配置図参照
カッター延長		2.3*3	= 6.900	m	6.9	
既設モルタル・沓座コン取り壊し	ハンドピック	化粧モルタル 0.16*0.050/2*3	= 0.012			
		沓座コン (0.32*0.050+0.11*0.025)*3	= 0.056			
			Σ = 0.068	m3	0.07	
殻運搬処理	コンクリート(無筋)、人力積込	体積 0.068	= 0.068	m3	0.07	※構造物撤去工で計上
		質量 0.068*2.35	= 0.160	t	0.16	※構造物撤去工で計上
(型枠)		化粧モルタル 2.30*0.050*3	= 0.345	m2	0.35	
無収縮モルタル		((0.20+0.32)*0.050+0.11*0.025)*3	= 0.086	m3	0.09	
補強鉄筋	SD345 D13	0.995*1.170*2*3	= 6.985	kg	7.0	
差し筋アンカー	D13 切断加工	4*3	= 12	個	12	

橋梁支承工 数量調書							
名称	形状寸法	算出基礎			単位	数量	備考
油圧ジャッキ	1000kN	3	=	3	基	3	
仮支点補強材設置	施工費	3	=	3	箇所	3	
現場孔明工	φ 24.5	11*3	=	33	孔	33	
仮支点補強材	L130*130*12(SS400) 高力ボルト・支圧板	3	=	3	組	3	
補強材	L130*130*12 (SS400)	(1.380+1.096)*3*23.4 kg/m	=	173.815	kg	173.8	
支圧板	t=22mm	0.260*0.260*0.022*2*3*7850 kg/m3	=	70.047	kg	70.0	
高力ボルト	M22*70(S10T)	本数 9*3	=	27	本	27	
		質量 27*0.523 kg/本	=	14.121	kg	14.12	
	M22*60(S10T)	本数 2*3	=	6	本	6	
		質量 6*0.493 kg/本	=	2.958	kg	2.96	
現場塗装工							
現場塗装工	F-11塗装系	L130*130*12 173.815*0.0217 m2/kg	=	3.772			0.0217m2/kg
		控除分 - 0.130*(1.380+1.096)*3	=	-0.966			Web接触面
		M22(S10T) 33/1000*5.06 m2/1000本	=	0.167			
			Σ =	2.973	m2	2.97	

防護柵補修工 数量調書						
名称	形状寸法	算出基礎		単位	数量	備考
防護柵補修工						
防護柵撤去延長	鋼製防護柵	77.900*2	=	155.800	m	155.8 竣工時資料より
防護柵支柱切断	□90	0.090*4*124	=	44.640	m	44.64 N=124
防護柵撤去質量	鋼製防護柵	4412	※別紙-1より	=	4412	kg 4412 ※構造物撤去工で計上
橋梁用防護柵工	鋼製車両用防護柵 C種 3%未満 めっき仕上げ	77.900*2	=	155.800	m	155.80
銘板工	橋名板 ブロンズ	4	=	4	枚	4
	橋名板 取付板	4	=	4	枚	4
カッター延長	地覆取り壊し部 □200x200	既設防護柵位置 0.200*4*124	=	99.200	m	99.20
地覆コンクリート取壊し	ハンドピック	既設防護柵位置 0.200*0.200*0.050*124	=	0.248	m3	0.25
		((0.200*0.200)-(0.090*0.090))*124	=	3.956	m2	3.96
コンクリート削孔	床版削孔、10≦φ<30 30≦L<200	φ 24x130 86*2	=	172		背面
	床版削孔、10≦φ<30 200≦L<400	φ 24x245 86*2	=	172		前面
			Σ	=	344	箇所 344
殻運搬処理	コンクリート(無筋)、機械積込	体積 0.248+(0.130+0.245)*0.024^2*π/4*86*2*2	=	0.306	m3	0.31 ※構造物撤去工で計上
		質量 0.306*2.35	=	0.719	t	0.72 ※構造物撤去工で計上

橋梁付属物工 数量調書							
名称	形状寸法	算出基礎		単位	数量	備考	
伸縮継手工							
鋼製ジョイント材料費	普通型(固定) 遊間110mm 車道/地覆用	A1	6.500	= 6.500	m	6.50	伸縮装置補修図(3) 材料表参照
	普通型、伸縮量35mm以下 遊間110mm 車道/地覆用	A2	6.500	= 6.500	m	6.50	伸縮装置補修図(3) 材料表参照
	普通型、伸縮量35mm以下 遊間120mm 車道/地覆用	P1/P2	13.000	= 13.000	m	13.00	伸縮装置補修図(3) 材料表参照
	誘導版 290x45x22t		128	= 128	枚	128	伸縮装置補修図(3) 材料表参照
	シーリング材		5	= 5	本	5	伸縮装置補修図(3) 材料表参照
橋梁用伸縮継手 装置設置工(補修)	既設 鋼製フィンガージョイント等		6.300*4	= 25.200	m	25.20	地覆部の施工含む
発生材運搬	既設伸縮装置		1823.220	= 1823.220	kg	1823	別紙-2 ※構造物撤去工へ
コンクリートとりこわし	人力 ハンドピック	橋台/床版部	0.040*5.500*2+0.041*5.500*6	= 1.793			
		橋台地覆部	0.110*0.400*0.400*2*2	= 0.070			
		床版地覆部	0.260*0.400*0.400*2*6	= 0.499			
				Σ = 2.362	m3	2.36	
殻運搬処理	コンクリート(無筋)、機械積込		2.362	= 2.362	m3	2.36	※構造物撤去工へ
		質量	2.362*2.350	= 5.551	t	5.55	※構造物撤去工へ

伸縮装置鋼材撤去質量 (参考)

材料計算書

伸縮装置 撤去質量											
員数	部材名	材種	断面	長さ	単位質量	単品質量	質量	材質	ネット	要素	備考
(EJ-1) 2か所											
1	Floor	PL	40*22	5500	6.91	38.01	38.01				
1	Web	PL	78*10	5500	6.12	33.66	33.66				
1	Flg	PL	100*10	5500	7.85	43.18	43.18				
11	Rib	PL	70*9	78	4.95	0.39	4.29				
1	Gutter	PL	80*6	5600	3.77	21.11	21.11				
34	Ancor	FB	50*6	160	2.36	0.38	12.92				
							小計	153.17			
							2か所	306.34			
(EJ-2) 4か所											
1	Floor	PL	220*22	5500	37.99	208.95	208.95				
1	Web	PL	88*10	5500	6.91	38.01	38.01				
2	Web	PL	400*10	260	31.40	8.16	16.32				
1	Rib	PL	160*10	88	12.56	1.11	1.11				
2	Rib	PL	160*10	88	12.56	1.11	2.22				
8	Rib	PL	70*10	88	5.50	0.48	3.84				
38	Ancor	FB	50*6	160	2.36	0.38	14.44				
1	Drain	Pipe	SGP40A	2000	3.89	7.78	7.78				
							小計	292.67			
							4か所	1170.68			
(EJ-3) 2か所											
1	Floor	PL	40*22	5500	6.91	38.01	38.01				
1	Flg	PL	100*10	5500	7.85	43.18	43.18				
1	Web	PL	78*10	5500	6.12	33.66	33.66				
2	Web	PL	400*10	260	31.40	8.16	16.32				
1	Rib	PL	160*10	78	12.56	0.98	0.98				
2	Rib	PL	160*10	78	12.56	0.98	1.96				
8	Rib	PL	70*10	78	5.50	0.43	3.44				
38	Ancor	FB	50*6	160	2.36	0.38	14.44				
1	Gutter	PL	80*6	5600	3.77	21.11	21.11				
							小計	173.10			
							2か所	346.20			
合計								1823.22 kg			

構造物撤去工 数量調書					
名称	形状寸法	算出基礎	単位	数量	備考
運搬処理工(一般部)					
殻運搬(コンクリート)	コンクリート殻(無筋/RC) L=7.5km以下 DID無し	橋梁補修工 0.357 = 0.357			
		舗装工 20.691+0.021 = 20.712			
		支承モルタル補修工 0.056 = 0.056			
		0.068 = 0.068			
		防護柵補修工 0.306 = 0.306			
		伸縮継手工 2.362 = 2.362			
		Σ = 23.861	m3	23.9	
殻処理	コンクリート殻(無筋/RC)	橋梁補修工 0.839 = 0.839			
		舗装工 48.624+0.049 = 48.673			
		支承モルタル補修工 0.132 = 0.132			
		0.160 = 0.160			
		防護柵補修工 0.719 = 0.719			
		伸縮継手工 5.551 = 5.551			
		Σ = 56.074	t	56.1	
現場発生品運搬	鋼材 L=20.0km以下	既設伸縮装置 1823kg			
		計 1823kg	2t車を想定より	= 0.912	回 1

仮設工 数量調書								
名称	形状寸法	算出基礎	単位	数量	備考			
仮設工								
足場・防護	防護柵・支承施工部 吊足場タイプF	7.900*1.500*2	=	23.700	m2	24	参考数量	
	防護柵施工部 吊足場タイプF	2.200*(22.750+50.750)	=	161.700			参考数量	
		2.200*(22.750+50.750)	=	161.700			参考数量	
			Σ	=	323.400	m2	323	参考数量
	防護柵・支承施工部 吊足場タイプF 朝顔 (両側)	23.700	=	23.70	m2	24	参考数量	
	防護柵施工部 吊足場タイプF 朝顔 (片側)	161.700+161.700	=	323.40	m2	323	参考数量	
	防護柵・支承施工部朝顔部 板張防護タイプF(両側)	7.900*1.500*2	=	23.700	m2	24	参考数量	
	防護柵・支承施工部朝顔部 シート張防護タイプF(両側)	7.900*1.500*2	=	23.700	m2	24	参考数量	
	防護柵施工部朝顔部 板張防護タイプF(片側)	161.700+161.700	=	323.400	m2	323	参考数量	
	防護柵施工部朝顔部 シート張防護タイプF(片側)	161.700+161.7000	=	323.400	m2	323	参考数量	
	プラスト養生シート 防護柵・支承施工部吊足場	防護柵・支承施工部 23.700	=	23.700	m2	24	参考数量	
	プラスト養生シート 防護柵施工部吊足場	防護柵施工部 161.700+161.700	=	323.400	m2	323	参考数量	
	仮囲い タイプP	((1.7*78.1)+(1.8*78.1*2)+(1.8*1.7*2))*2	=	840.100	m2	840	参考数量	
	仮囲いタイプP プラスト養生シート	1.7*78.1*2	=	265.540	m2	266	参考数量	

仮設工(環境対策～参考) 数量調書							
名称	形状寸法	算出基礎		単位	数量	備考	
環境対策資機材							
防毒マスク							
防毒マスク		6	=	6	個	6	環境対策資機 内訳表参照
マスク用フィルター		72	=	72	枚	72	”
防護服							
防護服		72	=	72	着	72	”
シューズカバー		72	=	72	組	72	”
防護手袋		72	=	72	組	72	”
エアシャワー							
エアシャワー		30	=	30	日	30	”
1次フィルター		1	=	1	枚	1	”
HEPAフィルター		1	=	1	枚	1	”
チャコールフィルター		1	=	1	枚	1	”
真空掃除機							
真空掃除機		30	=	30	日	30	”
1次フィルター		1	=	1	枚	1	”
2次フィルター		1	=	1	枚	1	”
HEPAフィルター		1	=	1	枚	1	”
チャコールフィルター		1	=	1	枚	1	”

【防護柵取替作業日数】

設計項目	数量 (m)	日数	
防護柵撤去+片付け1日	156	3	
施工日数	3	週数	1
月数	1		

【負圧集塵装置】

負圧集塵装置の台数の算出は、建築物等の解体等に係る石綿ばく露防止及び石綿飛散漏えい防止対策徹底マニュアル(R3)環境省を参照する。

・ 施工区画容積(作業場の気積) $((0.9 \times 1.8) + (0.8 \times 3.417)) \times 78.1$ (左右転用) = 340.02 m³

・ 負圧集塵装置の台数

経済性より、5m³/minタイプが2台以下の場合には5m³/minタイプとし、3台以上の場合には30m³/minタイプとする。

5m³/minタイプ (340.02 m³ / (60分÷4回)) / 5 m³/min = 5 台

30m³/minタイプ (340.02 m³ / (60分÷4回)) / 30 m³/min = 1 台

※塗膜剥離剤塗布・除去及び廃材の回収・積込は1回当りの施工量とする。

以上より負圧集塵装置は 30m³/min タイプを 1 台使用する。

【環境対策資機材数量】

名称	算出根拠	数量
負圧集塵装置(賃料) 30m ³ /min	1 台 × 3 日	30 日
負圧集塵装置用 1次フィルター	1 台 × 3 日 × 1枚/日・台	3 枚
負圧集塵装置用 2次フィルター	1 台 × 1 週 × 1枚/週・台	1 枚
負圧集塵装置用 HEPAフィルター	1 台 × 1 ヶ月 × 1枚/3ヶ月・台	1 枚
真空掃除機(賃料)	1 台 × 3 日	30 日
真空掃除機用 1次フィルター	1 台 × 1 週 × 1枚/週・台	1 枚
真空掃除機用 2次フィルター	1 台 × 1 ヶ月 × 1枚/3ヶ月・台	1 枚
真空掃除機用 HEPAフィルター	1 台 × 1 ヶ月 × 1枚/3ヶ月・台	1 枚
簡易セキュリティルーム 購入 W=1.5m、L=4.5m、H=2.0m	1 台	1 台
エアシャワー(賃料)	1 台 × 3 日	30 日
エアシャワー用 1次フィルター	1 台 × 1 週 × 1枚/週・台	1 枚
エアシャワー用 HEPAフィルター	1 台 × 1 ヶ月 × 1枚/3ヶ月・台	1 枚

※1ヶ月(30日)保証とする。

※1ヶ月(30日)保証とする。

※1ヶ月(30日)保証とする。

【安全衛生保護具数量】※安全費(共通仮設費)にて計上する。

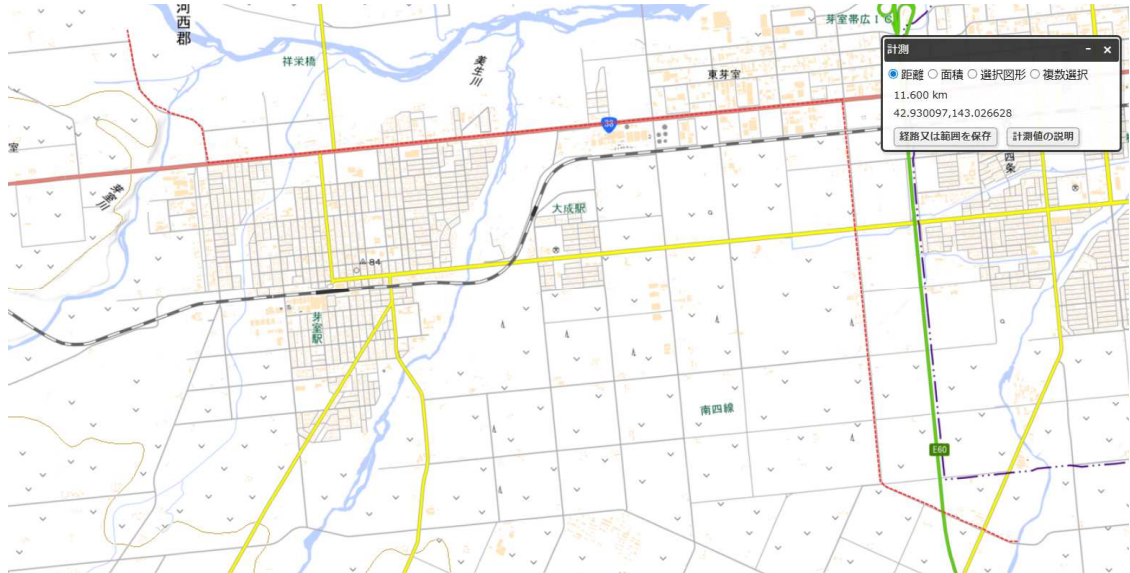
電動ファン付き全面防毒マスク 作業編成6名	—	6	個
電動ファン付き全面防毒マスク用フィルター 4枚/日・人	6人 × 3日 × 4枚	72	枚
防護服 4着/日・人	6人 × 3日 × 4着	72	着
防護手袋 4組/日・人	6人 × 3日 × 4組	72	組
シューズカバー 4組/日・人	6人 × 3日 × 4組	72	組

※高欄撤去 4人 + 養生シート撤去 2人 を想定

北伏古南7線橋長壽命化工事

運搬距離(参考)

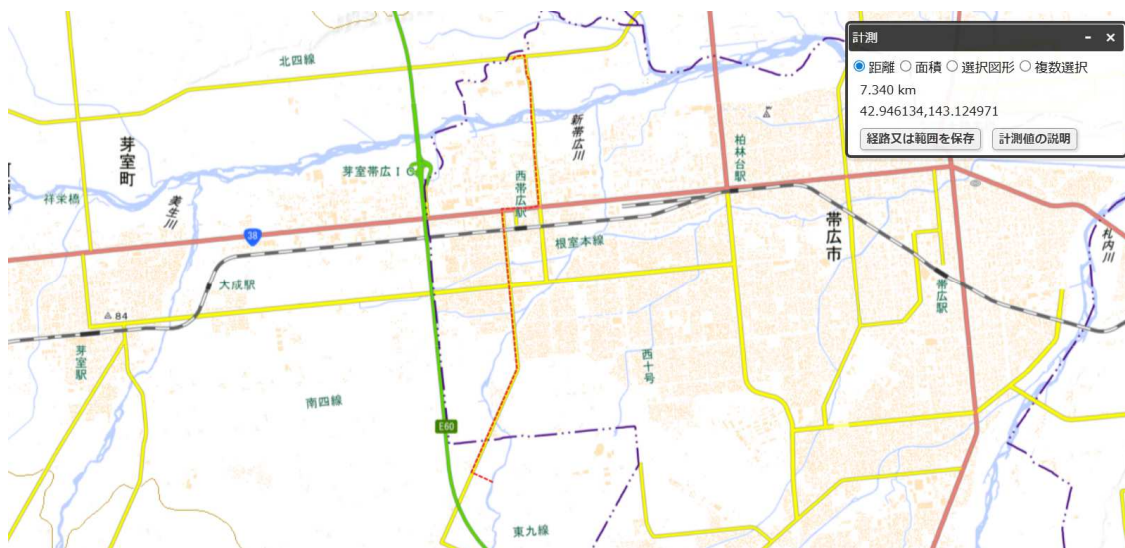
コンクリート殻運搬距離 L=11.6km 真屋砂利工業(有)



発生材(旧防護柵・環境対策物)運搬距離 L=10.6km 現場~計量器~芽室町車両センター



発生品（旧伸縮装置）運搬距離 L=7.3km （有）タナベ



北伏古南7線橋長寿命化工事

工事工程表(参考)

工事工程表

工期 自: 令和8年6月1日
至: 令和9年2月1日

工事名: 北伏古南7線橋長寿命化工事

246日

施工/暦						5月			6月			7月			8月			9月			10月			11月			12月			1月			摘要
						1	10	20	31	1	10	20	30	1	10	20	31	1	10	20	31	1	10	20	30	1	10	20	31	1	10	20	
工種・種別	細目	実日	供日	開始日	終了日																												
準備工	橋梁保全工事		60.0日	6/1	7/30																												
足場工	環境対策機材 設置	22.0日	36.8日	8/1	9/6																												
高欄用防護柵工	撤去	2.0日	3.4日	9/7	9/9																												
環境対策資機材	撤去	5.0日	8.3日	9/10	9/17																												
高欄用防護柵工	設置	10.1日	16.9日	9/18	10/4																												
伸縮継手工		10.6日	17.7日	10/5	10/22																												
舗装工		16.4日	27.3日	10/23	11/18																												
沓座拡幅工		6.3日	10.5日	11/19	11/29																												
沓座拡幅工(コンクリート養生)			14.0日	11/30	12/13																												
支承補修工(支承再設置)		10.9日	18.1日	12/14	12/31																												
支承補修工(引外打替え)		0.6日	1.0日	11/30	11/30																												
下部工補修		0.2日	0.4日	12/1	12/1																												
足場工	撤去	6.6日	11.0日	1/1	1/11																												
片付け			20.0日	1/12	1/31																												
交通規制期間				7/10	1/11																												

<備考>
雨休率(現場不稼働日) 1.67

足場供用日数 8/1 ~ 1/11 164日 5.5ヶ月
仮囲い供用日数 8/1 ~ 9/9 40日 1.3ヶ月
交通規制期間 7/10 ~ 1/11 186日間

橋面舗装補修工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
舗装工						16.4	16.4	日		
橋面防水	塗膜防水	414.0	m2	170.0	m2/日	2.4	2.4	日	I-14-②-28	1
舗装版破碎（人力）	コンクリート舗装版 15cm以下	414.0	m2	51.7	m2/日	8.0	8.0	日	施工見積	1
床版研掃	上面研磨 5mm以下	414.0	m3	82.8	m2/日	5.0	5.0	日	施工見積	1
表層【車道部】	アスファルト舗装 3.0m超 50mm	414.0	m2	2300.0	m2/日	0.2	0.2	日	I-14-①-102	1
表層	アスファルト舗装 3.0m超 50mm	1,670.0	m2	2300.0	m2/日	0.7	0.7	日	I-14-①-102	1
区画線	溶剤型ペイント式：常温 破線W=15cm(中央線)	38.0	m	2500.0	m2/日	0.0	0.0	日	VI-1-①-3	1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁付属物工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
伸縮継手工						10.6	10.6	日		
橋梁用伸縮継手装置設置工	補修 2車線	25.0	m	5.0	m/日	5.0	5.0	日	橋梁架設工事の積算 4-111	1
鉄筋工	SD345・D16	0.2	t	3.5	t/日	0.1	0.1	日	I-14-②-1	1
あと施工アンカー	D16×750 下向	432.0	本	80.0	本/日	5.4	5.4	日	建築施工単価2025.7 P300	1
地覆鉄筋	SD345・D13	0.01	t	0.36	t/日	0.0	0.0	日	I-14-①-118	1
あと施工アンカー	D13×600 下向	16.0	本	130.0	本/日	0.1	0.1	日	建築施工単価2025.7 P300	1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁付属物工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
高欄用防護柵工 撤去	高欄撤去					2.0	2.0	日		
高欄撤去	既設防護柵	155.8	m	131.0	m/日	1.2	1.2	日	I-14-①-41	1
コンクリートはつり	3cm以上6cm以下	4.0	m2	13.0	m2/日	0.3	0.3	日	I-14-①-39	1
無収縮モルタル		0.4	m3	0.8	m3/日	0.6	0.6	日	橋梁架設工事の積算 4-38	1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁付属土工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
高欄用防護柵工 設置	高欄設置					10.1	10.1	日		
橋梁用高欄	組立式	156.0	m	33.0	m/日	4.7	4.7	日	I-14-①-109	1
コンクリート削孔 (電動ハンマドリル)	削孔径10mm以上30mm未満 削孔深30mm以上200mm未満	172.0	孔	83.0	孔/日	2.1	2.1	日	I-14-①-40	1
コンクリート削孔 (電動ハンマドリル)	削孔径10mm以上30mm未満 削孔深200mm以上400mm未満	172.0	孔	63.0	孔/日	2.7	2.7	日	I-14-①-40	1
橋名板取付		4.0	枚	6.6	枚/日	0.6	0.6	日	I-14-①-109	1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁補修工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
沓座拡幅工						6.3	6.3	日		
チップング（厚2cm以下）		3.6	m ²	5.3	m ² /日	0.7	0.7	日	I-14-①-126	1
コンクリート削孔 (電動式コアボーリングマシン)	アカ-径17mm以上23mm以下 削孔深さ500mm以下	48.0	孔	15.0	孔/日	3.2	3.2	日	I-14-①-119	1
アンカー筋挿入	コンクリート沓座拡幅	48.0	本	91.0	本/日	0.5	0.5	日	I-14-①-126	1
鉄筋	沓座拡幅工	0.34	t	0.7	t/日	0.5	0.5	日	I-14-①-126	1
型枠	沓座拡幅工	9.40	m ²	8.8	m ² /日	1.1	1.1	日	I-14-①-126	1
コンクリート	沓座拡幅工	2.20	m ³	6.7	m ³ /日	0.3	0.3	日	I-14-①-126	1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁補修工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
支承補修工（E外打替え）	仮支持なし					0.6	0.6	日		
沓座コンクリートはつり	支承直下部以外	0.1	m ³	0.33	m ³ /日	0.3	0.3	日	I-14-①-118	1
型枠	一般型枠 小型構造物	0.5	m ²	15.0	m ² /日	0.0	0.0	日	I-14-①-54	1
無収縮モルタル	極小規模	0.1	m ³	0.8	m ³ /日	0.1	0.1	日	橋梁架設工事の積算 4-38	1
鉄筋工	一般構造物 SD345 D13	0.01	t	3.5	t/日	0.0	0.0	日	I-14-②-1	1
あと施工アンカー	D13×600 下向	16.0	本	130.0	本/日	0.1	0.1	日	建築施工単価2025.7 P300	1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁補修工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
支承補修工（支承再設置）	仮支持有（ジャッキ有）					10.9	10.9	日		
支承補修（支承再設置）	（ジャッキ有）	3.0	箇所	0.56	箇所/日	5.4	5.4	日	施工見積	1
小規模塗装	極小規模	3.0	m2	2.0	m2/日	5.5	5.5	日	施工見積（作業日数+塗装間隔） （作業1.5日+下塗1日+下塗1日+中塗1日+上塗1日）	1
										1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁補修工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
下部工補修						0.2	0.2	日		
ひび割れ補修(充てん工法)	20m未満	2.00	m	13.9	m/日	0.1	0.1	日	I-14-①-26	1
構造物取壊し（親柱）	無筋構造物(人力)	0.4	m3	5.5	m3/日	0.1	0.1	日	IV-1-④-2	1
										1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁足場等設置工：所要日数算出（参考）

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
足場工・環境対策機材 設置						22.0	22.0			
吊足場工	タイプF	347.0	m2	19.0	m2/日	6.0	6.0	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため設置2/3	2 0.66
吊足場工	タイプF（朝顔設置）	347.0	m2	172.0	m2/日	0.7	0.7	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため設置2/3	2 0.66
吊足場工	タイプF（朝顔部板張防護）	347.0	m2	217.0	m2/日	0.5	0.5	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため設置2/3	2 0.66
吊足場工	タイプF（朝顔部シート張防護）	347.0	m2	1000.0	m2/日	0.1	0.1	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため設置2/3	2 0.66
吊足場工	タイプF（床面部シート張防護）	347.0	m2	714.0	m2/日	0.2	0.2	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため設置2/3	2 0.66
吊足場工	養生シート張防護	24.0	m2	45.5	m2/日	0.2	0.2	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため設置2/3	2 0.66
アーカーホト設置工	足場あり（橋梁地覆補修工足場）	90.0	本	59.0	本/日	1.5	1.5	日	I-14-①-140	1
仮囲い設置・撤去	Pタイプ	840.0	m2	83.0	m2/日	6.7	6.7	日	I-14-①-26 ※設置撤去のため設置2/3	1 0.66
仮囲い設置・撤去	養生シート張防護	266.0	m2	45.5	m2/日	3.9	3.9	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため設置2/3	1 0.66
クリーンルーム設置撤去	設置・移設	1.0	箇所	0.77	箇所/日	1.3	1.3	日	北海道建設部土木工事積算基準P192	1
負圧集塵装置設置撤去	設置・移設	1.0	箇所	1.02	箇所/日	1.0	1.0	日	北海道建設部土木工事積算基準P192	1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁足場等設置工:所要日数算出(参考)

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
足場工 撤去						6.6	6.6			
吊足場工	ﾀｲﾌﾟF	347.0	m2	19.0	m2/日	3.0	3.0	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため撤去1/3	2 0.33
吊足場工	ﾀｲﾌﾟF(朝顔設置)	347.0	m2	172.0	m2/日	0.3	0.3	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため撤去1/3	2 0.33
吊足場工	ﾀｲﾌﾟF(朝顔部板張防護)	347.0	m2	217.0	m2/日	0.3	0.3	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため撤去1/3	2 0.33
吊足場工	ﾀｲﾌﾟF(朝顔部シート張防護)	347.0	m2	1000.0	m2/日	0.1	0.1	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため撤去1/3	2 0.33
吊足場工	ﾀｲﾌﾟF(床面部シート張防護)	347.0	m2	714.0	m2/日	0.1	0.1	日	橋梁架設工事の積算 4-20 ※設置撤去のため撤去1/3	2 0.33
クリーンルーム設置撤去	移設・撤去	2.0	箇所	1.05	箇所/日	1.9	1.9	日	北海道建設部土木工事積算基準P192	1
負圧集塵装置設置撤去	移設・撤去	2.0	箇所	2.08	箇所/日	1.0	1.0	日	北海道建設部土木工事積算基準P192	1

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。

橋梁足場等設置工:所要日数算出(参考)

種別	規格	設計数量	単位	日標準作業量	単位	実日数	工程日数	単位	摘要	パータイ 数
環境対策資機材 撤去						5.0	5.0	日		
足場工【橋脚回り足場】	養生シート張防護	24.0	m2	61.0	m2/日	0.1	0.1	日	橋梁架設工事の積算 4-160 ※設置撤去のため撤去1/3	1 0.33
足場工【橋梁地覆補修工足場】	養生シート張防護	323.0	m2	61.0	m2/日	1.7	1.7	日	橋梁架設工事の積算 4-160 ※設置撤去のため撤去1/3	1 0.33
仮囲い設置・撤去	Pﾀｲﾌﾟ	840.0	m2	83.0	m2/日	1.7	1.7	日	I-14-①-26 ※設置撤去のため撤去1/3	2 0.33
仮囲い設置・撤去	養生シート張防護	266.0	m2	61.0	m2/日	1.4	1.4	日	橋梁架設工事の積算 4-160 ※設置撤去のため撤去1/3	1 0.33

【備考】 1. 日当たり作業量が掲載されていない工種については歩掛の機械運転日数又は、世話役の日数から算出している。