

令和8年度

県単河川維持工事(R8紙敷河道掘削工その2)

数 量 計 算 書

千葉県東葛飾土木事務所

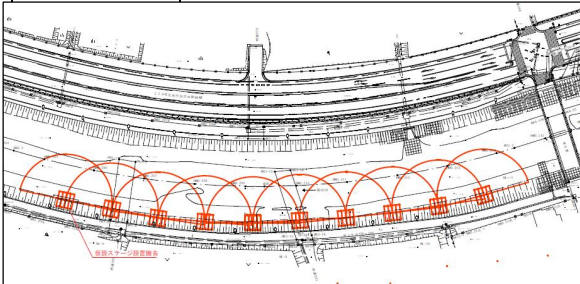
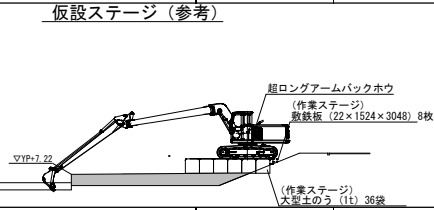
数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	算式	数量	積算数量	備 考
河川維持								
河川土工								
掘削工	河川等掘削			m3	別紙 数量計算書参照	1,298.3	1,300	河床掘削
	積込(ルーズ)	土質:土砂	50,000m3未満	m3	別紙 数量計算書参照	1,298.3	1,300	水切り後
	土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)		m3	別紙 数量計算書参照	1,298.3	1,300	施工箇所→仮置き場
	切土法面整形	機械施工 現場制約無し		m2	別紙 数量計算書参照	893.3	890	
残土処理工	バックホウ混合	ばっ気処理		m3	別紙 数量計算書参照	1,298.3	1,300	仮置き場
	積込(ルーズ)	土質:土砂		m3	別紙 数量計算書参照	1,298.3	1,300	ばっ気後
	残土等運搬	運搬		m3	別紙 数量計算書参照	1,298.3	1,300	受入れ地への運搬
管理用通路工								
舗装打換え工	舗装版切断	t=50mm		m		6	6	
	As舗装切断廃水処理	汚泥		式		1	1	
	舗装版破碎	t=5cm	積込	m2	別紙 数量計算書参照	583.8	584	
	殻運搬	As殻		m3	別紙 数量計算書参照	29.2	29	
	殻処分	As殻		m3	別紙 数量計算書参照	29.2	29	
	表層工	t=50mm	再生As密粒(13)	m2	別紙 数量計算書参照	583.8	584	
仮設工								
作業ステージ工								
	敷鉄板	設置・撤去・賃料	22×1524×3048	m2	A=4.65m2*8枚=37.2m2	37.2	37	55日間
	敷鉄板(転用分)	撤去・設置	22×1524×3048	m2	A=4.65m2*8枚*9回 =334.8m2	334.8	335	
	積込(ルーズ)	土質:土砂		m3	V=36m3*2回=72m3	72.0	70	往復
	土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	小規模	m3	V=36m3*2回=72m3	72.0	70	往復
	整地	残土受入れ地での処理		m3		36.0	40	水防倉庫
	大型土のう(ステージ)	製作・設置 材料費	1t 耐候性大型土のう	袋		36	36	
	大型土のう(転用)	設置	1t、9回転用	袋	36袋*9回=324	324	324	
	大型土のう(転用)	撤去	1t、9回転用	袋		36	36	
掘削土ばっ気処理工				式		1	1	
	敷鉄板	設置・撤去・賃料	22×1524×6096	m2	70枚	650	650	69日間
	大型土のう(水切り)	製作 材料費	1t 耐候性大型土のう	袋		1,298.3	1,299	
	土のう処分費		1299袋+36袋 =1335袋	式	0.012m3/袋×1335=16.0m3	1	1	4tコンテナ車 3回分
汚濁防止工	汚濁防止フェンス	設置・撤去		m		25.0	25	56日間
交通管理工	交通誘導警備員			式	97人	1	1	通常時 2人/日仮置き場運搬・搬出時 1人/日
運搬費								
建設機械運搬費								
	貨物自動車による運搬	運搬	バックホウ(超ロングアーム)	台	28.2t	2	2	往復
仮設材運搬費								
	仮設材等の運搬	運搬	敷鉄板 現場	t		6.4	6	22×1524×3048*8枚
	仮設材等の運搬	運搬	敷鉄板 仮置き場	t		112.3	112	22×1524×6096*70枚
準備費								
塵芥処理費				式		1	1	掘削箇所
		刈草運搬費		m2		2,048	2,050	
		刈草処分費		t		2.05	2.0	過年度実績より
技術管理費								
地質分析費	地質分析費	溶出試験28項目+含有量試験2項目+ 水素イオン濃度		式		1	1	特記仕様書参照

数量計算書

区分、工種、種別、細別	規格	算式	数量	単位	摘要																																																																														
<河川修繕> 河川土工 掘削工 河床等掘削		<table><tr><th>区間</th><th>延長(m)</th><th>断面積 (m2)</th><th>平均断面積 (m2)</th><th>掘削量 (m3)</th></tr><tr><td>No.205(起点)</td><td>0</td><td>9.09</td><td></td><td></td></tr><tr><td>No.206 +0m</td><td>20</td><td>9.34</td><td>9.215</td><td>184.3</td></tr><tr><td>No.207 +0m</td><td>20</td><td>10.39</td><td>9.865</td><td>197.3</td></tr><tr><td>No.208 +0m</td><td>20</td><td>11.49</td><td>10.940</td><td>218.8</td></tr><tr><td>No.209 +0m</td><td>20</td><td>8.85</td><td>10.170</td><td>203.4</td></tr><tr><td>No.210 +0m</td><td>20</td><td>5.83</td><td>7.340</td><td>146.8</td></tr><tr><td>No.211 +0m</td><td>20</td><td>3.44</td><td>4.635</td><td>92.7</td></tr><tr><td>No.212 +0m</td><td>20</td><td>4.13</td><td>3.785</td><td>75.7</td></tr><tr><td>No.213 +0m</td><td>20</td><td>3.69</td><td>3.910</td><td>78.2</td></tr><tr><td>No.214 +0m</td><td>20</td><td>6.42</td><td>5.055</td><td>101.1</td></tr><tr><td>合計</td><td>180</td><td></td><td></td><td>1,298.3</td></tr><tr><td colspan="3">工事延長 L=</td><td>180.0 m</td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="3">掘削土量 V=</td><td>1298.30 m3</td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="3">ばっ気処理 V=</td><td>1298.30 m3</td><td></td><td></td></tr></table>	区間	延長(m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	掘削量 (m3)	No.205(起点)	0	9.09			No.206 +0m	20	9.34	9.215	184.3	No.207 +0m	20	10.39	9.865	197.3	No.208 +0m	20	11.49	10.940	218.8	No.209 +0m	20	8.85	10.170	203.4	No.210 +0m	20	5.83	7.340	146.8	No.211 +0m	20	3.44	4.635	92.7	No.212 +0m	20	4.13	3.785	75.7	No.213 +0m	20	3.69	3.910	78.2	No.214 +0m	20	6.42	5.055	101.1	合計	180			1,298.3	工事延長 L=			180.0 m			掘削土量 V=			1298.30 m3			ばっ気処理 V=			1298.30 m3					
	区間	延長(m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	掘削量 (m3)																																																																														
	No.205(起点)	0	9.09																																																																																
	No.206 +0m	20	9.34	9.215	184.3																																																																														
	No.207 +0m	20	10.39	9.865	197.3																																																																														
	No.208 +0m	20	11.49	10.940	218.8																																																																														
	No.209 +0m	20	8.85	10.170	203.4																																																																														
	No.210 +0m	20	5.83	7.340	146.8																																																																														
	No.211 +0m	20	3.44	4.635	92.7																																																																														
	No.212 +0m	20	4.13	3.785	75.7																																																																														
No.213 +0m	20	3.69	3.910	78.2																																																																															
No.214 +0m	20	6.42	5.055	101.1																																																																															
合計	180			1,298.3																																																																															
工事延長 L=			180.0 m																																																																																
掘削土量 V=			1298.30 m3																																																																																
ばっ気処理 V=			1298.30 m3																																																																																
切土法面整形		<table><tr><th>区間</th><th>延長(m)</th><th>法長</th><th>平均法長</th><th>整形面積</th></tr><tr><td>No.205(起点)</td><td>0</td><td>4.635</td><td></td><td></td></tr><tr><td>No.206 +0m</td><td>20</td><td>4.349</td><td>4.49</td><td>89.84</td></tr><tr><td>No.207 +0m</td><td>20</td><td>4.225</td><td>4.29</td><td>85.74</td></tr><tr><td>No.208 +0m</td><td>20</td><td>4.077</td><td>4.15</td><td>83.02</td></tr><tr><td>No.209 +0m</td><td>20</td><td>4.613</td><td>4.35</td><td>86.90</td></tr><tr><td>No.210 +0m</td><td>20</td><td>4.866</td><td>4.74</td><td>94.79</td></tr><tr><td>No.211 +0m</td><td>20</td><td>4.846</td><td>4.86</td><td>97.12</td></tr><tr><td>No.212 +0m</td><td>20</td><td>5.635</td><td>5.24</td><td>104.81</td></tr><tr><td>No.213 +0m</td><td>20</td><td>6.156</td><td>5.90</td><td>117.91</td></tr><tr><td>No.214 +0m</td><td>20</td><td>7.156</td><td>6.66</td><td>133.12</td></tr><tr><td>合計</td><td>180</td><td></td><td></td><td>893.25</td></tr></table>	区間	延長(m)	法長	平均法長	整形面積	No.205(起点)	0	4.635			No.206 +0m	20	4.349	4.49	89.84	No.207 +0m	20	4.225	4.29	85.74	No.208 +0m	20	4.077	4.15	83.02	No.209 +0m	20	4.613	4.35	86.90	No.210 +0m	20	4.866	4.74	94.79	No.211 +0m	20	4.846	4.86	97.12	No.212 +0m	20	5.635	5.24	104.81	No.213 +0m	20	6.156	5.90	117.91	No.214 +0m	20	7.156	6.66	133.12	合計	180			893.25																					
	区間	延長(m)	法長	平均法長	整形面積																																																																														
	No.205(起点)	0	4.635																																																																																
	No.206 +0m	20	4.349	4.49	89.84																																																																														
	No.207 +0m	20	4.225	4.29	85.74																																																																														
	No.208 +0m	20	4.077	4.15	83.02																																																																														
	No.209 +0m	20	4.613	4.35	86.90																																																																														
	No.210 +0m	20	4.866	4.74	94.79																																																																														
	No.211 +0m	20	4.846	4.86	97.12																																																																														
	No.212 +0m	20	5.635	5.24	104.81																																																																														
No.213 +0m	20	6.156	5.90	117.91																																																																															
No.214 +0m	20	7.156	6.66	133.12																																																																															
合計	180			893.25																																																																															
管理用通路補修工																																																																																			
舗装版破碎工																																																																																			
舗装版破碎	t=5cm	CAD算出		583.8 m ²																																																																															
殻運搬処理工																																																																																			
殻運搬	As殻	$\begin{array}{l} \text{舗装版破碎 (m}^2\text{)} \\ 583.80 \end{array} \times \begin{array}{l} \text{破碎厚 t=5cm} \\ 0.05 \end{array} = \begin{array}{l} \\ 29.2 \end{array}$		29.2 m3																																																																															
殻処分	As殻	$\begin{array}{l} \text{殻運搬処理 (m}^3\text{)} \\ 29.2 \end{array} \times \begin{array}{l} \text{単位体積重量} \\ 2.2 \end{array} = \begin{array}{l} \\ 64.2 \end{array}$		64.2 t																																																																															
舗装版切断工																																																																																			
舗装版切断	t=5cm	$\begin{array}{l} \text{起点部} \\ 3 \end{array} \begin{array}{l} \\ = \end{array} \begin{array}{l} \text{(m)} \\ 3 \end{array}$ $\begin{array}{l} \text{終点部} \\ 3 \end{array} \begin{array}{l} \\ = \end{array} \begin{array}{l} \text{(m)} \\ 3 \end{array}$ $\begin{array}{l} \text{小計} \\ 6 \end{array} \begin{array}{l} \\ \text{合計} \end{array}$		6 m																																																																															
アスファルト舗装切断廃水処理																																																																																			
	汚泥	$\begin{array}{l} \text{舗装版切断 (m)} \\ 6 \end{array} \times \begin{array}{l} \text{処分量 (5cm)} \\ 0.0017 \end{array} \times \begin{array}{l} \text{比重} \\ 1.2 \end{array} \times \begin{array}{l} \text{単位換算} \\ 1000 \end{array} = \begin{array}{l} \\ 12.24 \end{array}$	12.24 kg																																																																																
表層工																																																																																			
表層	t=5cm	CAD算出		583.8 m ²																																																																															
再生As密粒(13)																																																																																			
不陸整正		CAD算出		583.8 m ²																																																																															

数量計算書

区分、工種、種別、細別	規格	算式	数量	単位	摘要
＜河川修繕＞ 河川土工 掘削工 ばっ気処理工 敷鉄板		(敷鉄板の設置可能面積: (15.76m+22.63m)*46.90m/2=900m2) 仮置き土砂体積: 1298.3 m ³ 仮置き土砂面積: 1298.3 m ² 649.15 m2 2段 649.2 / 1.524 / 6.096 = 69.9 枚 22 × 1524 × 6096 70枚 × 1.604 = 112.28 t 70枚 × 9.290m2 = 650.321			
		650 m2			
仮設工 作業ステージ工	 				
敷鉄板	22 × 1524 × 3048	1枚当たり(22 × 1524 × 3048) 0.802(t/枚) 4.65(m2/枚) 4.65 × 8 = 37.2 m2 0.802 × 8 = 6.416 t		37 m2 6 t	
仮設材の運搬	運搬 積み込み取卸し	2回		6 t 6 t	
大型土のう				36 袋	
共通仮設費 準備費 処分費	除草処分	測点 単距離 幅員 平均幅員 面積 No.205 0 11.56 No.206 20 14.01 12.79 255.7 No.207 20 14.39 14.20 284.0 No.208 20 14.42 14.40 288.1 No.209 20 14.61 14.51 290.3 No.210 20 13.74 14.17 283.5 No.211 20 6.23 9.99 199.7 No.212 20 7.46 6.85 136.9 No.213 20 6.66 7.06 141.2 No.214 20 10.17 8.42 168.3 2,047.7 × 0.001 = 2.05 過年度実績より0.001t/m2		2,047.7 m2 2.05 t	