

令和8年度      工事番号      7水生      第      2150-4      号

## 野辺地地区水産生産基盤整備工事

### 参考資料

青森県      上北郡野辺地町字大平下      地先

注) 工事価格の円滑な見積りに資する資料であり、工事請負契約を拘束するものではない

## 積算参考資料（間接費補正一覧）

単 価 使 用 年 月	2026年6月		
歩 掛 適 用 年 月	2026年6月	係 数 ラ ン ク	1
基 準 適 用 年 月	2026年6月		
単 価 地 区	野辺地町		
豪 雪 割 増	B 地区		
労 務 単 価 割 増 率	0%		
現場環境改善費（率計上）			
市 街 地 補 正	市街地以外		
共通仮設費（率計上）			
主 た る 工 種	54:構造物工事（漁港）		
施 工 地 域 等 補 正	地方部（一般交通の影響を受けない場合）		0. 00%
海 上 輸 送 に 要 す る 補 正	補正なし		1. 00
週 休 2 日 補 正	4週8休以上		1. 02

## 積算参考資料（間接費補正一覧）

現場管理費		
施 工 地 域 等 補 正	地方部（一般交通の影響を受けない場合）	0.00%
工 期 日 数	140日間	
冬 期 日 数	46日間	
積 雪 寒 冷 地 区 分	4 級地	1.20%
施 工 時 期 補 正	自動設定	0.40%
緊 急 工 事 補 正	補正なし	0.00%
砂 防 ・ 地 滑 り 補 正	補正なし	0.00%
週 休 2 日 補 正	4週8休以上	1.03
工 期 延 長 日 数	0日間	
一般管理費		
前払金支出割合による補正	補正を行わない	1.00
財団法人等による補正	補正を行わない	1.00
契約保証に係る補正率	金銭的保証	0.04%

[illegible]

# 先端止壁工

区 分	算 式	数 量
先端止壁ブロック 製作工	$N = 1.0$	1.0 式
先端止壁ブロック製作 W=5.0t/個 L1.99*B0.50/1.15 *H1.30m	船揚場詳細平面図、船揚場先端止壁ブロック構造図より $N = 60$	60.0 個
ルーフィング 敷設	$\begin{aligned} A &= \frac{N}{60} * 2.29 \text{ m}^2/\text{個} \\ &= 137.40 \end{aligned}$	137.4 m <sup>2</sup>
吊鉄筋 φ16, SS400	$\begin{aligned} N &= \frac{N}{60} * 2 \text{ 本/個} \\ &= 120 \end{aligned}$	120.0 本
	$\begin{aligned} W &= \frac{N}{60} * 4.61 \text{ kg/組} \\ &= 276.60 \end{aligned}$	276.6 kg
鋼製型枠	$\begin{aligned} A &= \frac{N}{60} * 8.02 \text{ m}^2/\text{個} \\ &= 481.20 \end{aligned}$	481.2 m <sup>2</sup>
コンクリート 18-8-40, W/C≤55%	$\begin{aligned} V &= \frac{N}{60} * 2.156 \text{ m}^3/\text{個} \\ &= 129.36 \end{aligned}$	129.3 m <sup>3</sup>

# 斜路工

区 分	算 式	数 量
張フロック製作工	$N = 1.0$	1.0 式
張フロックA型製作 W=2.7t/個 L1.99*B1.99*H0.30m	船揚場詳細平面図、船揚場張フロック構造図より $N = 244$	244.0 個
ルーフینگ敷設	$\begin{aligned} &N \\ A &= 244 * 3.96 \text{ m}^2/\text{個} \\ &= 966.24 \end{aligned}$	966.2 m <sup>2</sup>
鉄筋 D13, SD345	$\begin{aligned} &N \\ W &= 244 * 32.06 \text{ kg}/\text{個} \\ &= 7,822.6 \\ &= 7.82 \end{aligned}$	7,822.6 kg 7.8 t
吊鉄筋 φ13, SS400	$\begin{aligned} &N \\ N &= 244 * 4 \text{ 本}/\text{個} \\ &= 976 \end{aligned}$	976.0 本
	$\begin{aligned} &N \\ W &= 244 * 3.828 \text{ kg}/\text{組} \\ &= 934.03 \end{aligned}$	934.0 kg
鋼製型枠	$\begin{aligned} &N \\ A &= 244 * 2.64 \text{ m}^2/\text{個} \\ &= 644.16 \end{aligned}$	644.1 m <sup>2</sup>
コンクリート 18-8-40 W/C≤55%	$\begin{aligned} &N \\ V &= 244 * 1.175 \text{ m}^3/\text{個} \\ &= 286.70 \end{aligned}$	286.7 m <sup>3</sup>

# 斜路工

区 分	算 式	数 量
張ブロック型製作 W=2.6t/個 L1.99*B1.88/1.92 *H0.30m	船揚場詳細平面図、船揚場張ブロック構造図より  N = 61	61.0 個
ルーフィング 敷設	$A = \frac{N}{61} * 3.82 \text{ m}^2/\text{個}$ $= 233.02$	233.0 m <sup>2</sup>
鉄筋 D13, SD345	$W = \frac{N}{61} * 31.43 \text{ kg}/\text{個}$ $= 1,917.2$ $= 1.91$	1,917.2 kg 1.9 t
吊鉄筋 φ13, SS400	$N = \frac{N}{61} * 4 \text{ 本}/\text{個}$ $= 244$ $W = \frac{N}{61} * 3.828 \text{ kg}/\text{組}$ $= 233.50$	244.0 本 233.5 kg
鋼製型枠	$A = \frac{N}{61} * 2.60 \text{ m}^2/\text{個}$ $= 158.60$	158.6 m <sup>2</sup>
コンクリート 18-8-40 W/C≤55%	$V = \frac{N}{61} * 1.123 \text{ m}^3/\text{個}$ $= 68.50$	68.5 m <sup>3</sup>

# 斜路工

区 分	算 式	数 量
張ブロック型製作 W=2.3t/個 L1.99*B1.69/1.65 *H0.30m	船揚場詳細平面図、船揚場張ブロック構造図より  N = 61	61.0 個
ルーフィング 敷設	$A = \frac{N}{61} * 3.28 \text{ m}^2/\text{個}$ $= 200.08$	200.0 m <sup>2</sup>
鉄筋 D13, SD345	$W = \frac{N}{61} * 27.24 \text{ kg}/\text{個}$ $= 1,661.6$ $= 1.66$	1,661.6 kg 1.6 t
吊鉄筋 φ13, SS400	$N = \frac{N}{61} * 4 \text{ 本}/\text{個}$ $= 244$ $W = \frac{N}{61} * 3.828 \text{ kg}/\text{組}$ $= 233.50$	244.0 本 233.5 kg
鋼製型枠	$A = \frac{N}{61} * 2.46 \text{ m}^2/\text{個}$ $= 150.06$	150.0 m <sup>2</sup>
コンクリート 18-8-40 W/C≤55%	$V = \frac{N}{61} * 0.984 \text{ m}^3/\text{個}$ $= 60.02$	60.0 m <sup>3</sup>



# 斜路工

区 分	算 式	数 量
張フロック製作工	$N = 1.0$	1.0 式
張フロックA型製作 W=2.7t/個 L1.99*B1.99*H0.30m	船揚場詳細平面図、船揚場張フロック構造図より $N = 244$	244.0 個
ルーフINGK敷設	$\begin{aligned} &N \\ A &= 244 * 3.96 \text{ m}^2/\text{個} \\ &= 966.24 \end{aligned}$	966.2 m <sup>2</sup>
鉄筋 D13, SD345	$\begin{aligned} &N \\ W &= 244 * 32.06 \text{ kg}/\text{個} \\ &= 7,822.6 \\ &= 7.82 \end{aligned}$	7,822.6 kg 7.8 t
吊鉄筋 φ13, SS400	$\begin{aligned} &N \\ N &= 244 * 4 \text{ 本}/\text{個} \\ &= 976 \end{aligned}$	976.0 本
	$\begin{aligned} &N \\ W &= 244 * 3.828 \text{ kg}/\text{組} \\ &= 934.03 \end{aligned}$	934.0 kg
鋼製型枠	$\begin{aligned} &N \\ A &= 244 * 2.64 \text{ m}^2/\text{個} \\ &= 644.16 \end{aligned}$	644.1 m <sup>2</sup>
コンクリート 18-8-40 W/C≤55%	$\begin{aligned} &N \\ V &= 244 * 1.175 \text{ m}^3/\text{個} \\ &= 286.70 \end{aligned}$	286.7 m <sup>3</sup>

# 斜路工

区 分	算 式	数 量
張ブロック型製作 W=2.6t/個 L1.99*B1.88/1.92 *H0.30m	船揚場詳細平面図、船揚場張ブロック構造図より  N = 61	61.0 個
ルーフィング 敷設	$A = \frac{N}{61} * 3.82 \text{ m}^2/\text{個}$ $= 233.02$	233.0 m <sup>2</sup>
鉄筋 D13, SD345	$W = \frac{N}{61} * 31.43 \text{ kg}/\text{個}$ $= 1,917.2$ $= 1.91$	1,917.2 kg 1.9 t
吊鉄筋 φ13, SS400	$N = \frac{N}{61} * 4 \text{ 本}/\text{個}$ $= 244$ $W = \frac{N}{61} * 3.828 \text{ kg}/\text{組}$ $= 233.50$	244.0 本 233.5 kg
鋼製型枠	$A = \frac{N}{61} * 2.60 \text{ m}^2/\text{個}$ $= 158.60$	158.6 m <sup>2</sup>
コンクリート 18-8-40 W/C≤55%	$V = \frac{N}{61} * 1.123 \text{ m}^3/\text{個}$ $= 68.50$	68.5 m <sup>3</sup>

# 斜路工

区 分	算 式	数 量
張ブロック型製作 W=2.3t/個 L1.99*B1.69/1.65 *H0.30m	船揚場詳細平面図、船揚場張ブロック構造図より  N = 61	61.0 個
ルーフィング 敷設	$A = \frac{N}{61} * 3.28 \text{ m}^2/\text{個}$ $= 200.08$	200.0 m <sup>2</sup>
鉄筋 D13, SD345	$W = \frac{N}{61} * 27.24 \text{ kg}/\text{個}$ $= 1,661.6$ $= 1.66$	1,661.6 kg 1.6 t
吊鉄筋 φ13, SS400	$N = \frac{N}{61} * 4 \text{ 本}/\text{個}$ $= 244$ $W = \frac{N}{61} * 3.828 \text{ kg}/\text{組}$ $= 233.50$	244.0 本 233.5 kg
鋼製型枠	$A = \frac{N}{61} * 2.46 \text{ m}^2/\text{個}$ $= 150.06$	150.0 m <sup>2</sup>
コンクリート 18-8-40 W/C≤55%	$V = \frac{N}{61} * 0.984 \text{ m}^3/\text{個}$ $= 60.02$	60.0 m <sup>3</sup>

数量計算書

仮設工

規格・工種	算定					
敷鉄板						
規格	幅 mm	×	長さ mm	×	厚さ mm	
	1,524	×	6,096	×	22	
1枚当り面積 m2	m	×	m	=	m2/枚	
	1.524	×	6.096	=	9.290	
1枚当り重量 t	kg/m2	×	m2	=	kg/枚	t/枚
	172.659	×	9.290	=	1,604.002	1.604
使用数量 枚数	枚	※下表敷鉄板必要枚数より				
	40					
使用数量 重量	枚	×	t/枚	=	t	改め
	40	×	1.604	=	64.16	65
使用数量 面積	枚	×	m2/枚	=	m2	改め
	40	×	9.290	=	371.6	372

敷鉄板必要枚数	延長方向必要枚数	横断方向必要枚数	型枠数			
先端止壁ブロック	3	×	2	=	6	
張ブロックA	11	×	2	=	22	
張ブロックB	3	×	2	=	6	
張ブロックC	3	×	2	=	6	
					合計	40 枚
敷鉄板延長方向	幅	余裕幅	型枠数	製作ヤード延長	敷鉄板延長	延長方向必要枚数
先端止壁ブロック	(1.99	+ 0.600)	×	6 = 15.54	÷ 6.096	= 2.55 ≒ 3
張ブロックA	(1.99	+ 0.600)	×	24 = 62.16	÷ 6.096	= 10.20 ≒ 11
張ブロックB	(1.99	+ 0.600)	×	6 = 15.54	÷ 6.096	= 2.55 ≒ 3
張ブロックC	(1.99	+ 0.600)	×	6 = 15.54	÷ 6.096	= 2.55 ≒ 3
敷鉄板横断方向	全部ブロックが敷鉄板幅2枚分(3.048m)に収まるため、横断方向必要枚数は、各2枚とする。					

供用日数	工種名	作業日当り標準作業量	作業日数	備考
①	共通工 仮設工 敷鉄板設置	設置m2 m2/日	日	
		371.6 ÷ 656 =	0.5665	R7土木工事標準積算基準Ⅱ5⑩2
②	各種ブロック製作期間 最終打設ブロック転置まで	74 日を想定	日	
			74.0000	
③	共通工 仮設工 敷鉄板撤去	撤去m2 m2/日	日	
		371.6 ÷ 701 =	0.5301	R7土木工事標準積算基準Ⅱ5⑩2
①+②+③	計		75.0966 ≒ 76.0	日