

令和8年度      工事番号    7港整            第    2080-1    号

## 奥内漁港港整備工事

### 参 考 資 料

青森県 青森市大字奥内

地先

注) 工事価格の円滑な見積も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	青森市(旧青森市)		
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	195日間	
冬 期 日 数	108日間	
積 雪 寒 冷 地 区 分	4 級地	1.20%
施 工 時 期 補 正	自動設定	0.66%
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%

# 数量集計表

奥内漁港港整備工事 令和8年度 7港整 第2080-1号

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	
4号-2.0m物揚場						式	1.0	1			
	上部工					式	1.0	1			
		上部コンクリート工				式	1.0	1			
			支保			m	58.4	58			
					支保工組立組外(鋼矢板式) 陸上	m	58.4	58			
			鉄筋	SD345 D13		kg	2190.8	2191			
					鉄筋加工組立 SD345 D13	kg	2190.8	2191			
					溶接 陸上 半自動 7mm	m	49.9	50			
			型枠			m2	186.4	186			
					鋼製型枠組立組外(鋼矢板式) 陸上	m2	144.2	144			
					木製型枠組立組外(鋼矢板式) 陸上	m2	42.2	42			
			伸縮目地	瀝青質系		m2	7.8	8			
					伸縮目地 瀝青質系	m2	7.8	8			
			コンクリート	高炉B 港湾⑩ 21-8-40 W/C≤60%		m3	72.1	72			
					コンクリート打設 ミキサー車打設 鉄筋	m3	72.1	72			
					基礎砕石敷均し RC-40	m3	2.6	3			
	付属工					式	1.0	1			
		係船柱工				式	1.0	1			
			係船柱	直柱5t φ150		基	10.0	10			
					係船柱取付 陸上	基	10.0	10			
					係船柱 材料費	基	3.0	3			
					係船柱 支給品	基	7.0	7			
		防舷材工				式	1.0	1			
			防舷材	130H×1100L		基	27.0	27			
					埋込栓取付 陸上	基	27.0	27			
					防舷材取付 陸上	基	27.0	27			
					埋込栓 材料費	組	8.0	8			
					防舷材 材料費	基	8.0	8			
					埋込栓 支給品	組	19.0	19			
					防舷材 支給品	基	19.0	19			
			梯子	150H×1200L+1200L		基	1.0	1			
					埋込栓取付 陸上	基	1.0	1			
					梯子取付 陸上	基	1.0	1			

# 数量集計表

奥内漁港港整備工事 令和8年度 7港整 第2080-1号

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	
					梯子(埋込栓含む) 支給品	基	1.0	1			
		車止・縁金物工				式	1.0	1			
			車止	150H×150W		m	33.0	33			
					車止取付	m	33.0	33			
					車止 材料費	m	12.0	12			
					車止 支給品	m	21.0	21			
			縁金物	ゴム製 100H×100W		m	27.0	27			
					縁金物取付	m	27.0	27			
					縁金物 材料費	m	9.0	9			
					縁金物 支給品	m	18.0	18			
		防食工				式	1.0	1			
			電気防食	電位測定装置		個	1.0	1			
					電位測定装置取付	個	1.0	1			
					端子板 支給品	個	1.0	1			
	裏込・裏埋工					式	1.0	1			
		裏埋土工				式	1.0	1			
			土砂盛土	購入土		m3	160.7	161			
					山土 ルーズ 現着(10,000m3未満に適用)	m3	198.5	199			
					路体(築堤)盛土 2.5m以上4.0m未満	m3	42.5	43			
第2南護岸						式	1.0	1			
	海上地盤改良工					式	1	1			
		床掘土工				式	1	1			
			土砂掘削	土砂		m3	14.9	15			
					床掘り 土砂 小規模	m3	14.9	15			
	基礎工					式	1	1			
		基礎捨石工				式	1	1			
			基礎捨石	30～200kg/個		m3	712	712			
					捨石投入	m3	712	712			
			捨石本均し	±5cm		m <sup>2</sup>	153.9	154			
					捨石本均し・荒均し(陸上) ±5cm	m <sup>2</sup>	153.9	154			
			捨石荒均し	±20cm		m <sup>2</sup>	198.1	198			
					捨石本均し・荒均し(陸上) ±30cm	m <sup>2</sup>	130.7	131			
					捨石本均し・荒均し(水中) ±30cm	m <sup>2</sup>	67.4	67			
			捨石荒均し	±30cm		m <sup>2</sup>	283.6	284			
					捨石本均し・荒均し(陸上) ±30cm	m <sup>2</sup>	186.6	187			

# 数量集計表

奥内漁港港整備工事 令和8年度 7港整 第2080-1号

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	
					捨石本均し・荒均し(水中) ±30cm	m <sup>2</sup>	97	97			
	被覆・根固工					式	1	1			
		被覆ブロック工				式	1	1			
			被覆ブロック据付	M型ブロック1t型	1.5×1.0×0.5 1.00t/個	個	208	208			
					ブロック運搬据付・仮置(陸上連携) 水上 L=0.1km	個	82	82			
					ブロック運搬据付・仮置(陸上連携) 水中 L=0.1km	個	126	126			
		根固ブロック工				式	1	1			
			根固ブロック製作	6.23t 高炉B 港湾(5)	18-8-40 W/C≤60%	個	22	22			
					根固ブロック製作 0.8m(2.5×1.5×0.8)	個	22	22			
					吊筋 SS400 φ16×1040	本	88	88			
					吊鉄筋・吊ハール組立	kg	144.3	144			
			根固ブロック製作	8.72t 高炉B 港湾(5)	18-8-40 W/C≤60%	個	2	2			
					ルーフィング施設	m <sup>2</sup>	9.4	9			
					吊筋 SS400 φ16×1160	本	8	8			
					吊鉄筋・吊ハール組立	kg	14.6	15			
					鋼製型枠組立組外	m <sup>2</sup>	19.8	20			
					コンクリート打設 ミキサー車	m <sup>3</sup>	7.5	8			
			根固ブロック据付	6.23t 2.5×1.5×0.8		個	22	22			
					ブロック運搬据付・仮置(陸上連携) 水上 L=0.1km	個	22	22			
			根固ブロック据付	8.72t 3.4×1.5×0.8		個	2	2			
					ブロック運搬据付・仮置(陸上連携) 水上 L=0.1km	個	2	2			
	胸壁工					式	1	1			
		胸壁コンクリート工				式	1	1			
			型枠			m <sup>2</sup>	191.1	191			
					鋼製型枠組立組外(重力式)	m <sup>2</sup>	191.1	191			
			伸縮目地	瀝青質系		m <sup>2</sup>	17.6	18			
					伸縮目地 瀝青質系	m <sup>2</sup>	17.6	18			
			コンクリート	高炉B 港湾(5)	18-8-40 W/C≤60%	m <sup>3</sup>	91.5	92			
					コンクリート打設 ミキサー車 無筋	m <sup>3</sup>	91.5	92			
	裏込・裏埋工					式	1	1			
		裏込工				式	1	1			
			裏込材	割栗石 5～15cm		m <sup>3</sup>	160.9	161			
					裏込材投入(直接投入) 投入指示割合0.41	m <sup>3</sup>	160.9	161			
			裏込均し	±20cm		m <sup>2</sup>	280.5	281			
					裏込均し(I, II)(陸上)	m <sup>2</sup>	199.3	199			
					裏込均し(II)(水中)	m <sup>2</sup>	81.2	81			
			吸出し防止材	防砂シート 不織布 厚さ5mm以上 原反+縫製・継目		m <sup>2</sup>	569.4	569			
					防砂シート敷設	m <sup>2</sup>	569.4	569			

# 数量集計表

奥内漁港港整備工事 令和8年度 7港整 第2080-1号

[illegible]

## 上 部 工

区 分	算 式	数 量
上部コンクリート工	$L = 55.485 = 55.485$ $\text{断面積} = 1.3 * 1.0 = 1.30$	1.0 式
支保工	$\begin{aligned} \text{表L1} &= 55.485 = 55.485 \\ \text{裏L2} &= 3.000 \text{ (NO. 163~166)} = 3.000 \\ \text{合計} &= 58.485 \end{aligned}$	58.4 m
鉄筋 D13, SD345	上部工配置図、上部エブロック配筋図より $\begin{aligned} \text{標準A} &2 * 355.52 \text{ kg} = 711.04 \\ \text{標準B} &3 * 391.41 \text{ kg} = 1174.23 \\ \text{異形E} &1 * 305.57 \text{ kg} = 305.57 \\ \text{合計} &= 2190.84 \end{aligned}$	2,190.8 kg
溶接	上部工配置図、上部エブロック配筋図より $\begin{aligned} \text{標準A} &2 * 0.10 * 80 = 16.00 \\ \text{標準B} &3 * 0.10 * 88 = 26.40 \\ \text{異形E} &1 * 0.10 * 75 = 7.50 \\ \text{合計} &= 49.9 \end{aligned}$	49.9 m
鋼製型枠	$A = 1.30 * 55.485 * 2 = 144.26$	144.2 m <sup>2</sup>
木製型枠	$\begin{aligned} \text{妻A1} &= 1.30 * 6 = 7.80 \\ \text{底表A2} &= 0.60 * 55.485 = 33.29 \\ \text{底裏A3} &= 0.40 * 3.000 \text{ (NO. 163~166)} = 1.20 \\ \hline \Sigma A &= 42.29 \end{aligned}$	42.2 m <sup>2</sup>
伸縮目地	$A = 1.30 * 6 = 7.80$	7.8 m <sup>2</sup>
コンクリート 21-8-40 W/C≤60%	鋼矢板式 $V = \frac{a}{L} * 55.485 = 72.13$	72.1 m <sup>3</sup>
再生碎石 RC-40 t=10cm	$V = \frac{W}{L \text{ (NO. 110. 515~163)}} * t = 2.62$	2.6 m <sup>3</sup>



## 付 属 工

区 分	算 式	数 量
付 属 工	付属工配置図より $N = 1.0$	1.0 式
係船柱 φ150	$N = 10$ $= 10$	10.0 基
	材料費	3.0 基
	支給品	7.0 基
防舷材 130H*1100L	$N = 27$ $= 27$	27.0 基
	材料費	8.0 基
	支給品	19.0 基
安全梯子 ラバータラップ 150H*1200L +ジョイントラップ 1200L	$N = 1$ $= 1$	1.0 基
	材料費	0.0 基
	支給品	1.0 基
車止め 150H×3000L	$N = 11$ $L = 11$ $L = 11 * 3.0 = 33.0$	33.0 m
	材料費	12.0 m
	支給品	21.0 m
コーナ保護材 100H×1000L	$N = 27$ $L = 27$ $L = 27 * 1.0 = 27.0$	27.0 m
	材料費	9.0 m
	支給品	18.0 m
電気防食 アルミニウム合金陽極 耐用50年型 発生電流1.5A	電気防食配置図より $N = -$	- 個
電位測定装置	$N = 1$	1.0 個
	支給品	

## 裏込・裏埋工

区 分	算 式	数 量
裏 埋 工		1.0 式
土砂盛土	立積計算書より $V = 160.74 = 160.74$	160.7 m <sup>3</sup>
埋立土	$V1 = 160.74 = 160.74$ $V2 = \text{締固より} \quad 42.53 \div 0.90 - 42.53 = 4.73$ $\Sigma V(\text{地山}) = 165.47$ $\times 1.20$ $\text{ルース} = 198.56$	198.5 m <sup>3</sup>
締固	<small>NO. 110.5~NO. 163</small> $V = 52.50 \times 2.70 \times 0.30 = 42.53$	42.5 m <sup>3</sup>

# 立 積 計 算 表

測 点	単距離	追加距離	埋立土			摘 要
			断 面	平均断面	立 積	
NO. 110.5	0.000	110.500	3.0			横断面より
NO. 120.0	9.500	120.000	3.0	3.00	28.50	〃
NO. 130.0	10.000	130.000	3.0	3.00	30.00	〃
NO. 140.0	10.000	140.000	3.0	3.00	30.00	〃
NO. 150.0	10.000	150.000	3.2	3.10	31.00	〃
NO. 160.0	10.000	160.000	2.7	2.95	29.50	〃
NO. 163.0	3.000	163.000	2.7	2.70	8.10	〃
NO. 165.7	2.700	165.700	0.0	1.35	3.64	〃
合計	55.200				160.74	

積 計 算 書					
測 点	単距離	床掘			備 考
		断 面	平 均 断 面	立 積	
NO. 1.7		3.50			
NO. 10.0	8.300	0.10	1.80	14.9	
合 計	8.300			14.9	

区 分	算 式	数 量
基 礎 工	NO. 0.70 ~ 63.40 L = 62.70	1.0 式
基礎捨石	V = 積計算書より = 712.00	712.0 m3
本均し±5cm 水上	A = 均し平面図より = 153.90	153.9 m2
荒均し±20vm 水上	A1 = 天端 均し平面図より = 15.40 A2 = 法面 均し平面図より 96.00 × 1.202 = 115.39 <hr/> Σ A = 130.79	130.7 m3
水中	A = 法面 均し平面図より 56.10 × 1.202 = 67.43 <hr/> Σ A = 67.43	67.4 m3
荒均し±30vm 水上	A1 = 天端 均し平面図より = 62.70 A2 = 法面 均し平面図より 103.10 × 1.202 = 123.92 <hr/> Σ A = 186.62	186.6 m3
水中	A = 法面 均し平面図より 80.70 × 1.202 = 97.00 <hr/> Σ A = 97.00	97.0 m3

積 計 算 書					
測 点	単距離	基礎捨石			備 考
		断 面	平 均 断 面	立 積	
NO. 0. 7		0. 00			
NO. 1. 7	1. 000	5. 10	2. 55	2. 6	
NO. 10. 0	8. 300	7. 30	6. 20	51. 5	
NO. 20. 0	10. 000	11. 80	9. 55	95. 5	
NO. 30. 0	10. 000	11. 60	11. 70	117. 0	
NO. 40. 0	10. 000	12. 30	11. 95	119. 5	
NO. 50. 0	10. 000	16. 20	14. 25	142. 5	
NO. 52. 4	2. 400	11. 60	13. 90	33. 4	
NO. 60. 0	7. 600	11. 90	11. 75	89. 3	
NO. 63. 4	3. 400	11. 90	11. 90	40. 5	
NO. 66. 8	3. 400	0. 00	5. 95	20. 2	
合 計	66. 100			712. 0	

区 分	算 式	数 量
被覆・根固工		1.0 式
被覆ブロック工		
M型ブロック1t型 据付(水上)	N = 被覆・根固工平面図より = 82	82.0 個
据付(水中)	N = 被覆・根固工平面図より = 126	126.0 個

区 分	算 式	数 量
被覆・根固工		1.0 式
根固ブロック工		
6.23t 製作・据付	$N = \text{被覆・根固工平面図より} = 22$	22.0 個
	$\begin{array}{l} \text{・ルーフینگ}^* \quad A = \overset{\text{1個当り}}{3.39} \times 22 = 74.58 \\ \text{・吊筋 } \phi 16 \times 1040 \quad \begin{array}{l} N = 4 \times 22 = 88.00 \\ W = 6.56 \times 22 = 144.32 \end{array} \\ \text{・型枠} \quad A = 8.48 \times 22 = 186.56 \\ \text{・コンクリート} \quad V = 2.71 \times 22 = 59.62 \end{array}$	74.5 m2 88.0 本 144.3 kg 186.5 m2 59.6 m3
8.72t 製作・据付	$N = \text{被覆・根固工平面図より} = 2$	2.0 個
	$\begin{array}{l} \text{・ルーフینگ}^* \quad A = \overset{\text{1個当り}}{4.74} \times 2 = 9.48 \\ \text{・吊筋 } \phi 16 \times 1160 \quad \begin{array}{l} N = 4 \times 2 = 8.00 \\ W = 7.33 \times 2 = 14.66 \end{array} \\ \text{・型枠} \quad A = 9.92 \times 2 = 19.84 \\ \text{・コンクリート} \quad V = 3.79 \times 2 = 7.58 \end{array}$	9.4 m2 8.0 本 14.6 kg 19.8 m2 7.5 m3



区 分	算 式	数 量
胸 壁 工	NO. 0.00 ~ 52.40      L1= 52.40 NO. 52.40 ~ 62.40      L2= 10.00 <hr/> $\Sigma L = 62.40$	62.4 m
	$a1 = (0.80 + 1.45) \times 1/2 \times 1.30 = 1.463$ $a2 = (0.80 + 1.50) \times 1/2 \times 1.40 = 1.610$	
	型枠	
	港外側	191.1 m2
	$A1 = (0.00 + 1.30) \times 1/2 \times 0.70 = 0.45$ $A2 = 1.30 \times 51.70 = 67.21$ $A3 = (1.30 + 1.40) \times 1/2 \times 10.00 = 13.50$	
	港内側	
	$A4 = (0.000 + 1.453) \times 1/2 \times 0.70 = 0.50$ $A5 = 1.453 \times 51.70 = 75.12$ $A6 = (1.453 + 1.565) \times 1/2 \times 10.00 = 15.09$	
	妻	
	$A7 = 1.463 \times 10 = 14.63$ $A6 = (1.463 + 1.610) \times 1/2 \times 3 = 4.60$	
	$\Sigma A = 191.10$	
目地	$A1 = 1.463 \times 11 = 16.09$ $A2 = (1.463 + 1.610) \times 1/2 \times 1 = 1.53$	17.6 m2
	$\Sigma A = 17.62$	
コンクリート	$V1 = (0.00 + 1.463) \times 1/2 \times 0.70 = 0.51$ $V2 = 1.463 \times 51.70 = 75.63$ $V3 = (1.463 + 1.610) \times 1/2 \times 10.00 = 15.36$	91.5 m3
	$\Sigma V = 91.50$	

区 分	算 式	数 量
裏 込 工	N0. 0.70 ~ 62.40 L = 61.70	1.0 式
裏込材	V = 積計算書より = 160.90	160.9 m3
均し±20vm 水上	A1 = 天端 均し平面図より 1:1.5 = 133.10 A2 = 法面 均し平面図より 55.10 × 1.202 = 66.23 Σ A = 199.33	199.3 m3
水中	A = 法面 均し平面図より 1:1.5 67.60 × 1.202 = 81.25	81.2 m3
防砂シート	基礎部 A1 = 法面(水上)基礎工より 1:1.5 96.00 × 1.202 = 115.39 A2 = 法面(水中)基礎工より 56.10 × 1.202 = 67.43 A3 = 天端 N0.0.7~63.4 0.75 × 62.70 = 47.02 A4 = 法尻 N0.0.7~66.8 1.00 × 66.10 = 66.10 裏込部 A5 = 法面(水上)裏込工より 55.10 × 1.202 = 66.23 A6 = 法面(水中)裏込工より 67.60 × 1.202 = 81.25 A7 = 天端 N0.0.7~62.4 1.00 × 61.70 = 61.70 A8 = 法尻 N0.0.7~65 1.00 × 64.30 = 64.30 Σ A = 569.42	569.4 m3

積 計 算 書					
測 点	単距離	裏込材			備 考
		断 面	平 均 断 面	立 積	
NO. 0. 7		0. 00			
NO. 1. 4	0. 700	1. 10	0. 55	0. 4	
NO. 10. 0	8. 600	0. 90	1. 00	8. 6	
NO. 20. 0	10. 000	1. 80	1. 35	13. 5	
NO. 30. 0	10. 000	3. 20	2. 50	25. 0	
NO. 40. 0	10. 000	3. 10	3. 15	31. 5	
NO. 50. 0	10. 000	3. 40	3. 25	32. 5	
NO. 52. 4	2. 400	3. 50	3. 45	8. 3	
NO. 60. 0	7. 600	3. 70	3. 60	27. 4	
NO. 62. 4	2. 400	3. 70	3. 70	8. 9	
NO. 65. 0	2. 600	0. 00	1. 85	4. 8	
合 計	64. 300			160. 9	



区 分	算 式	数 量
仮 設 工		1.0 式
敷鉄板	・ 敷鉄板 $22 \times 1524 \times 6096$ 1604kg/枚	
	$N = \overset{\text{基礎延長}}{62.7} \div 6.906 \times 2 = 18.15$ $\approx 18 \text{ 枚}$	18 枚
	$A = 1.524 \times 6.096 \times 18 = 167.22 \text{ m}^2$	167.2 m2
	$W = 1.604 \times 18 = 28.87 \text{ t}$	28.8 t