



Autorità di Sistema Portuale del Mare Adriatico Meridionale

PORTO DI BARI

REALIZZAZIONE DI DENTE DI ATTRACCO ALLA BANCHINA "CAPITANERIA" NELLA DARSENA INTERNA MOLO S. VITO

DIRETTORE DEL D'PARTIMENTO TECNICO:

Ilig. Francesco DI LEVERANO

Ing. Paolo IUSCO (Progettista)

Ing. Paolo IUSCO (Progettista)

Ing. Paolo IUSCO (Progettista)

Ing. Annunziata ATTOLICO

Davide BOASSO (Collaboratore parte grafica)

Ing. Eugenio PAGNOTTA (Collaboratore parte grafica)

PROGETTO DELLE STRUTTURE RELAZIONE ILLUSTRATIVA

ST.1

NOME FILE:

DATA PRIMA EMISSIONE ED EVENTUALI REVISIONI:

SCALA:



procedura di appalto integrato per la progettazione esecutiva e per l'esecuzione dei lavori

REALIZZAZIONE DI DENTE DI ATTRACCO ALLA BANCHINA "CAPITANERIA" NELLA DARSENA INTERNA DEL PORTO DI BARI

relazione illustrativa sulle strutture



INDICE

1 – Premessa	3
2 – Normativa di riferimento	3
3 – Preferenze di calcolo	3
4 – Materiali impiegati	4
5 – Azioni agenti sulla struttura	Δ



1 - Premessa

La presente relazione illustrativa riguarda il calcolo strutturale per la realizzazione del "dente di attracco alla banchina "capitaneria" nella darsena interna del porto di Bari"

L'opera consiste in una banchina a giorno, di forma triangolare, finalizzata ad ampliare e correggere il raccordo tra le esistenti banchine Dogana e Capitaneria le quali, in luogo della usuale configurazione ad angoli retti, sono raccordate a linea spezzata e ad angoli ottusi, non consentendo l'attracco delle navi traghetto, in quanto impossibilitate ad aprire il portellone di poppa verso terra.

Le dimensioni dell'impalcato sono circa di m 70 x 35 (lati congiunti ad angolo retto) con l'ipotenusa in aderenza alla banchina esistente, dalla quale la nuova struttura risulta staticamente sconnessa.

La fondazione sarà realizzata mediante pali trivellati di piccolo diametro (circa ø 300) raggruppati a tre o quattro, sormontati da dadi di fondazione posti alla quota del fondale marino, da cui spiccheranno le colonne della struttura in elevazione.

I pali attraverseranno lo strato di calcare micritico (avente spessore di circa m 5,00) fino a raggiungere il sottostante strato di calcare compatto, nel quale si attesteranno per non oltre un metro.

Le colonne saranno in calcestruzzo armato, realizzate per circa m 7,00 in immersione e per circa m 1,00 fuori acqua; avranno sezione circolare ø 1000 e potrebbero essere gettate in casseforme a perdere.

L'impalcato sarà del tipo semi-prefabbricato in calcestruzzo armato da completare in opera, costituito da travi di tipo tralicciate e solai predalles (del tipo da ponte).

L'impalcato avrà caratteristiche di autosostegno durante la fase di montaggio e getto di completamento, e sarà totalmente privo di puntelli di sostegno.

Le operazioni di posizionamento delle armature ed il getto avverranno da terra con il supporto di piccoli natanti.

2 - Normativa di riferimento

- ✓ D.M. LL. PP. 11-03-88 Norme Tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.
- ✓ Circolare Ministeriale del 24-07-88, n. 30483/STC.
- ✓ Legge 02-02-74 n. 64, art. 1 D.M. 11-03-88 Norme Tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.
- ✓ Norme Tecniche per le Costruzioni D.M. 17-01-18
- ✓ AIPCN-PIANC "Guideline for the Design of Fender System 2002"

3 - Preferenze di calcolo

Metodo di analisi *D.M. 17-01-18 (N.T.C.)*

Tipo di costruzione 2 - Costruzioni con livelli di prestazioni ordinari

 Vn
 50

 Classe d'uso
 III

 Vr
 75

Tipo di analisi Lineare dinamica

Località Porto di Bari; Lat ED50 41,1187° (41° 7' 7"); Long ED50 16,852° (16° 51' 7");

Altitudine s.l.m. 2 m.



Categoria del suolo B - Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a

grana fina molto consistenti

Categoria topografica T1 - Superficie pianeggiante

4 - Materiali impiegati

Calcestruzzo: non inferiore a C35/45

Acciaio di armatura B 450 C Acciaio strutturale S 235 J

5 - Azioni agenti sulla struttura

Sono stati considerate, oltre ai pesi propri delle strutture, le seguenti azioni:

- Carichi variabili
- Azione sismica
- Variazioni termiche
- Urto della nave in accosto
- Tiro sulla bitta

5.1 Carichi variabili

E' stato considerato un carico uniformemente distribuito sul solaio pari a 24 kN/mq, ampiamente sufficiente a rappresentare la condizione di presenza di mezzi pesanti in attesa di imbarcarsi sulla nave. Nel calcolo esecutivo, per il dimensionamento degli elementi strutturali di orizzontamento, ai soli fini delle

verifiche locali, si valuteranno i carichi concentrati dovuti agli assi dei mezzi.

5.2 Azione sismica

Come indicato nel precedente punto 3 e dettagliato negli elaborati seguenti.

5.3 Variazione termica

E' stato considerato un incremento di temperatura della faccia superiore dell'impalcato di 25° rispetto alla temperatura che le strutture avevano al momento della costruzione.

5.4 Nave in accosto

Si premette che nelle normali operazioni di ormeggio la nave accosterà alla esistente banchina 5-6 e successivamente si sposterà verso la struttura in oggetto per aprirvi il portellone di poppa.

Al fine tuttavia di valutare un congruo valore di una azione orizzontale statica concentrata, da applicare all'altezza dell'impalcato, è stato sviluppato il seguente calcolo al fine di valutare l'energia prodotta dalla nave di progetto in fase di accosto, con la precisazione che tale energia verrà innanzitutto assorbita dai parabordi presenti sulla banchina esistente

Per la sua determinazione si fa riferimento alla pubblicazione dell'AIPCN-PIANC "Guideline for the Design of Fender Systems: 2002", normativa di riferimento utilizzata in Europa, da cui sono state desunte le tabelle e i grafici di seguito mostrati.

La nave di progetto ha le seguenti caratteristiche (tabella seguente: Ro/Ro ship):

Dead Weight Tonnage: DWT = 15.000 tLunghezza LO = 196,00 m



Туре	Dead Weight Tonnage	Displa- cement	Length Overall	Length P. P.	Breadth	Depth	Maximum Draft		Lateral (m²)		l Front (m²)
	(t)	(t)	(m)	(m)	(m)	(m)		Full Lead Condition	Ballast Condition	Full Load Condition	Ballast Condition
Ro/Ro	1,000	2.190	73	66	14.0	6.2	3.5	880	970	232	232
Ship	2,000	4,150	94	86	16.6	8.4	4.5	1,210	1,320	314	323
esea x e	3,000	6,030	109	99	18.3	10.0	5.3	1,460	1,590	374	391
	5,000	9,670	131	120	20.7	12.5	6.4	1,850	2,010	467	497
	7,000	13,200	148	136	22.5	14.5	7.2	2,170	2,350	541	583
	10,000	18,300	169	135	24.6	17.0	8.2	2,560	2,760	632	690
	15,000	26,700	196	180	27.2	20.3	9.6	3,090	3,320	754	836
	20,000	34,800	218	201	29.1	23,1	10.7	3,530	3,780	854	960
	30,000	50,600	252	233	32.2	27.6	12.4	4,260	4,550	1,020	1,160
Passenger	1,000	1,030	64	6 0	12,1	4,9	2.6	464	486	187	197
Ship	2,000	1,910	18	75	14,4	6.3	3,4	744	770	251	263
	3,000	2,740	93	86	16.0	7.4	4.0	980	010,1	298	311
	5,000	4,320	112	102	18.2	9.0	4.8	1,390	1,420	371	386
	7,000	5,830	125	114	19.8	10.2	5.5	1,740	1.780	428	444
	10,000	8,010	142	128	21.6	11.7	6.4	2,220	2,250	498	516
	15,000	11,500	163	146	23.9	13.7	7.5	2,930	2,950	592	611
	20,000	14,900	180	160	25.7	15.3	8.0	3,560	3,570	669	690
	30,000	21.300	207	183	28.4	17.8	8.0	4,690	4,680	795	818
	50,000	33,600	248	217	32.3	21.7	8.0	6,640	6,580	990	1,010
	70.000	45,300	278	243	35.2	24.6	8.0	8,350	8,230	1,140	1,170
Ferry	1,000	1,230	67	61	14.3	5.5	3.4	411	428	154	158
	2,000	2,430	86	78	17.0	6.8	4.2	656	685	214	221
	3,000	3,620	99	91	18.8	7.7	4.8	862	903	259	269
	5,000	5,970	119	110	21.4	9.0	5.5	1,220	1,280	330	344
	7,000	8.310	134	124	23.2	10.0	6.1	1,530	1,600	387	405
	10,000	11,800	153	142	25.4	17,1	6.8	1,940	2,040	458	482
	15,000	17,500	177	164	281	12.6	7.6	2,550	2,690	555	586
	20,000	23,300	196	183	30.2	13.8	8.3	3,100	3,270	636	673
	30,000	34,600	227	212	33.4	15.6	9.4	4,070	4,310	771	819
	40,000	45,900	252	236	35 9	17.1	10.2	4,950	5,240	880	940

Quale valore della massa (dislocamento) si assume quello ricavato dalla seguente tabella (adottando il valore corrispondente al 95% di confidenza):

M = 31.000 t



ppend	ux C. Tat	ne C-Z	vessei	, DISPLA	CEMENTS.	Confid	ence Lin	uts: 50%,	1576, 957
Туре	Dead Weight Tonnage	Displacement			Туре	Dead Weight Tonnage	Displacement		
	(t)		(t)		200	(t)		(t)	
		50%	75%	95%			50%	75%	95%
General	1,000	1,850	1,690	1,850	Ro/Ro	1,000	1970	2,170	2,540
Cargo	2,000	3,040	3,250	3,560		2.000	3,730	4,150	4,820
Ship	3,000	4,460	4,750	5,210		3,000	5,430	6,030	7,010
	5,000	7,210	7,690	8,440		5,000	8,710	9,670	11,200
	7,000	9,900	10,600	11,600		7,000	11,900	13,200	15,300
	10,000	13,900	14,800	16,200		10,000	16,500	18,300	21,300
	15,090	20,300	21,600	23,700		15,000	24,000	2,700	31,000
	20,000	26,600	28,400	31,000		20,000	31,300	34,800	41,400
	30,000	39,000	41,600	45,600		30,000	45,600	50,600	58,800
	40,000	51,100	54,500	59,800	Passenger	1,000	850	1,030	1,350
Bulk	5,000	6,740	6,920	7,190	1 EK	2,000	1,580	1,910	2,500
Carrier	7,000	9.270	9,520	9,880		3.000	2,270	2,740	3,590
	10,000	13,000	13,300	13,800		5,000	3,580	4,320	5,650
	15,000	19,100	19,600	20,300		7,000	4,830	5,830	7,630
	20,000	25,000	25,700	26,700		10,000	6,640	3,010	10,500
	30,000	36,700	37,700	39,100		15,000	9,530	11,500	15,000
	50,000	59,600	61,100	63,500		20.000	12,300	14,900	19,400
	70,000	81,900	84,000	87,200		30,000	17,700	21,300	27,900
	100,000	115,000	118,000	122,000		50,000	27,900	33.500	44,000
	150,000	168,000	173,000	179,000		70,000	37,600	45.300	59,300
	200,000	221,000	227,000	236,000	Ferry	000,1	810	1,230	2,240
	2\$0,000	273,000	280,000	291,000	90016	2,000	1.600	2,430	4,430
Containe	r 7,000	10,200	10,700	11,500		3,000	2,390	3,520	6,590
Ship	10,000	14,300	15,100	16,200		5,000	3,940	5,970	10,900
	15,000	21,100	22,200	23,900		7,000	5,480	8,310	15,100
	20,000	27,800	29,200	31,400		10,000	7,770	008,11	21,500
	25,000	34,300	36,100	38,800		15,000	11,600	17,500	31,900
	30,000	40,800	43,000	46,200		20,000	15,300	23,300	42,300
	40,000	53,700	56,500	60,800		30,000	22,800	34,500	63,000
	50,000	66,500	69,900	75,200		40,000	30,300	45,900	83,500
	60,000	79,100	83,200	89,400					···•
Oil	1,000	1,450	1,580	1,800	Gas	1,000	2,210	2,480	2,910
Tanker	2,000	2,810	3,070	3,480	Carrier	2,000	4,080	4,560	5,370
	3,000	4,140	4,520	5,130		3,000	5,830	6,530	7,680
	5,000	6,740	7,360	8.360		5,000	9,100	10,200	12,000
	7,000	9,300	10,200	11,500		7,000	12,300	13,800	16,200
	10,000	13,100	14,300	16,200		10,000	16,900	18,900	22,200
	15,000	19,200	21,000	23,900		15,000	24,100	27,000	31,700
	20,000	25,300	27,700	31,400		20,000	31,100	34,800	40,900
	30,000	37,300	40,800	46.300		30,000	44,400	49,700	58,500
	\$0,000	60,800	66,400	75,500		50,000	69,700	78,000	91,800
	70,000	83,900	91,600	104,000		70,000	94,000	105,000	124,000
	100,000	118.000	129,000	146,000		100,000	128,000	144,000	169,000
	150,000	174,000	190,000	216,000					
	200,000	229,000	250,000	284.000					
	300,000	337,000	368,000	418,000	ĺ				



In generale l'energia cinetica della nave in accosto vale

$$E = \frac{1}{2} * M * v^2$$

dove

M massa della nave di progetto (=water displacement) [ton]

v velocità di accosto (m/s)

L'energia generata dalla manovra di accosto e che deve essere assorbita dal fender è espressa dalla seguente relazione:

$$Ed = \frac{1}{2} * M * v^2 * C_e * C_m * C_s * C_c * C_{ab}$$

Dove, in aggiunta

Ed energia di accosto (espressa in kNm)

C_e coeff. di eccentricità

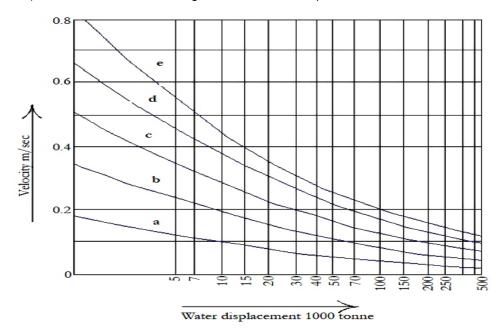
C_m coeff. di massa virtuale

C_s coeff. di rigidezza (softness coeff.)C_c coeff. di accosto (cushion coeff.)

C_{ab} coeff. di impatto anomalo

La velocità di accosto si ottiene dalla seguente tabella in funzione del DWT, dove le curve rappresentate indicano le varie condizioni di manovra, ed esattamente:

- a) Buone condizioni di accosto accosto protetto
- b) Difficili condizioni di accosto accosto protetto
- c) Facili condizioni di accosto accosto esposto
- d) Buone condizioni di accosto accosto esposto
- e) Difficili condizioni di navigazione accosto esposto

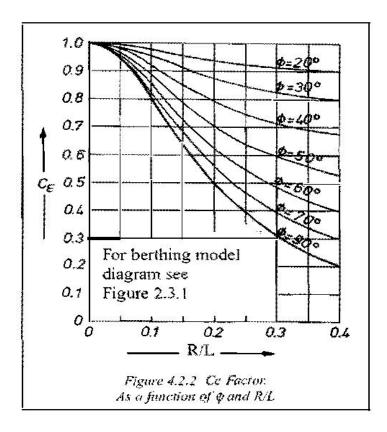




Pur all'interno del bacino portuale, a vantaggio di sicurezza, possiamo considerare di trovarci nelle condizioni comprese tra le curve "a" e "b", ricavando come valore della velocità di accosto:

v= 0.12 m/s per DWT= 15.000 ton.

Il coefficiente di eccentricità C_e , considerata la modalità di accosto ed il significato delle grandezze del seguente diagramma, si pone pari a 0,40



Il coefficiente di massa virtuale C_m è fissato pari 1,6 (secondo formula di Vasco Costa)

Gli altri coefficienti C_s e C_c sono assunti pari a 1, ed il C_{ab} , per i Ro/Ro. è assunto pari a 2

Pertanto, con i valori sopra stabiliti, l'energia di accosto sulle banchine esistenti risulta pari ad 285,70 kNm.

Premesso ciò si è ipotizzata di utilizzare un parabordo cilindrico in gomma diametro esterno 1250 mm, interno 625 mm, L 2000 mm; realizzato con mescole certificate ISO 9001 in ottemperanza alle norme internazionali AU 1996 e PIAN C.

La reazione trasmessa alla banchina è fissata in 1000 kN.

A seguito del calcolo esecutivo delle strutture potrà essere definito un parabordo di diverse caratteristiche, fatta salva la positiva verifica della energia assorbita e della reazione trasmessa alla banchina.



5.6 Tiro bitta

Nel presente calcolo è stato considerato un tiro sulla bitta, dovuto al vento sulla fiancata rivolta a sud-ovest, con un valore di 1000 kN, che risulta essere sensibilmente più severo di quello normalmente considerato nella letteratura tecnica di settore corrispondente al dislocamento della nave di progetto.

Il tiro è inclinato di 45° rispetto a ciascuno degli assi di riferimento del modello di calcolo.

TAB. 7. IV

Tiro di ormeggio Q_b per tipo di nave (portata DWT)

Dislocamento D[t]	Tiro sulla bitta T [kN]			
fino a 2.000	100			
fino a 10.000	300			
fino a 20.000	600			
fino a 50.000	800			
fino a 100.000	1.000			
fino a 200.000	1.500			
> di 200.000	2.000			

N.B.: La linea del tiro è ipotizzata orizzontale. Per bitte isolate il valore riportato in tabella viene raddoppiato.