000 «Батумский морской порт»

ПАСПОРТ ПРИЧАЛА 10



Одесса 2009г.





Инв. № _ 04-09/4-2

000 «Батумский морской порт»

ПАСПОРТ ПРИЧАЛА 10

Директор ООО «АНКОР»

А.В. Земский

Руководитель работ

Г.Е. Пушкин

Одесса 2009г.

000 «Батумский морской порт»

ПАСПОРТ ПРИЧАЛА 10

По состояни	ю на <u>май</u>	2009 г	:
Дата состав	вления июнь	<u></u> 2009 г	:
⁻ енеральный директор	(подпись)		<u>З</u> .М. Шургаия
		_2009 г.	

СОДЕРЖАНИЕ

	стр.
Описательная часть	4
1. Общие данные	4
2. Эксплуатационные характеристики	5
3. Естественные условия	6
4. Технические характеристики	7
5. Источники заполнения паспорта	13
6. Перечень дополнений и изменений, внесенных в паспорт	14
7. Последующие осмотры и обследования	16
8. Последующие ремонт и реконструкция	18
9. Результаты инструментальных наблюдений за деформативным	
состоянием сооружения	20
Графические материалы	21

Обозначение	Наименование	Лист
	Материалы обследования	
Б10-Л1	Ситуационная схема	1
Б10-Л2	План М1:200	2
Б10-Л3	Фасад М1:200	3
Б10-Л4	Фасад крыла и боковой части причала М1:200	4
Б10-Л5	План свайного основания М1:200	5
Б10-Л6	План промера глубин М1:200	6
Б10-Л7	Разрезы 1-1, 2-2, 3-3, 4-4 М1:100	7
	Проектные материалы	
35820	Причал. Фасад. Разрезы	7
35821	Крыло. Фасад Разрезы	8
35822	Причал. Свайное основание	9
35823	Крыло. Свайное основание	10
35826	Конструкция ливнестоков	11
14414	Схема расположения буровых скважин	12
14415	Геолого-литологические профили	13

ОПИСАТЕЛЬНАЯ ЧАСТЬ

Наименование	Единица измере- ния	По проекту	Фактически
1. ОБЩІ	ИЕ ДАННЬ	IE	
1.1. Номер причала		10	
1.2. Проектная организация		КаспморНИИпроект	
1.3. Год постройки	год	1976-78	
1.4. Год реконструкции		работы не	проводились

1.5. Описание конструкции

В конструктивном отношении представляет собой четырехрядную эстакаду на предварительно напряженных железобетонных сваях 45х45см с железобетонным верхним строением. Тыловой ряд (тыловое сопряжение) выполнен в виде частокола вертикальных и наклонных (уклон 3:1) свай, омоноличеных поверху железобетонным оголовком. Крыло причала расположено параллельно линии кордона причала на расстоянии 27,15 м, по конструкции аналогично тыловому ряду. Верхнее строение выполнено в виде железобетонных плит ростверка с бортовыми балками, поперечных ригелей и плит покрытия.

Подпричальный откос выполнен из камня. За тыловым сопряжением выполнена засыпка из крупного камня.

Боковая часть причала повернута к основной под углом 124°42'47".

Причал оборудован швартовными тумбами на усилие 100т, отбойными устройствами в виде резиновых амортизаторов и автопокрышек б/у и др.

Причал рассчитан на эксплуатационные нагрузки по III категории норм /7/



Наименование	Единица измере- ния	По проекту	Фактически		
2. ЭКСПЛУАТАЦИОННЫЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ					
2.1. Длина причала:					
общая	м	305,0	308,50		
прямолинейный участок	м	220,0	225,70		
угловой участок	м	35,0	33,15		
крыло	м	50,0	49,65		
2.2. Глубина у кордона ^{*1) *2)}	м	12,20	6,20 – 9,90		
на расстоянии от линии кордона:					
5 м	м	12,20	7,40 – 11,50		
10 м	м	12,20	7,90 – 11,80		
15 м	м	12,20	8,80 – 11,80		
20 м	м	12,20	8,10 – 12,00		
у линии кордона крыла причала	М	5,20	2,70 – 3,50		
2.3. Отметка кордона	М	2,05	1,93 – 2,21		
2.4. Специализация причала		пассах	жирский		
2.5. Расчетное судно		«Иван Франко»			
дедвейт	т	6 000			
длина	м	17	6,14		
осадка	м	8	,11		

 $^{^{*1)}}$ здесь и далее все глубины и отметки приведены к «0» Балтийской системы высот

^{*2)} глубины приведены по состоянию на май 2009г.



Слой 2. Ил супесчаный

 γ под водой = 8,0 кH/м³; ϕ = 8°;

3.2. Сейсмичность района.....

Наименование	Единица измере- ния	По проекту	Фактически		
3. ЕСТЕСТВЕ	ННЫЕ УС	ловия			
3.1. Грунты основания, их залегание и гео	3.1. Грунты основания, их залегание и геотехнические константы				
<u>Геолого-литологическое строение</u> :					
Геолого-литологическое строение ис	следуемог	о участка характе	еризуется толщей		
четвертичных аллювиально-морских образо	ований раз	вличного литологи	ческого состава.		
В верхней части залегают гравийно-а	алечникое	вые отложения (сл	той 1) включающие		
гравий, гальку небольших размеров с песко	м серым, р	разнозернистым ср	редней плотности.		
Вскрытая мощность – до 12,0 м.					
Ниже залегают илистые отложения	Ниже залегают илистые отложения (слой 2) в виде илов супесчаных, темно-серых.				
Вскрытая мощность – до 8,0 м.	Вскрытая мощность – до 8,0 м.				
Физико-механические характеристи	ки грунт	oe <u>:</u>			
Слой 1. Гравийно-галечниковые грунты					
$\gamma_{\text{под водой}} = 11,0 \text{ кH/m}^3; \qquad \phi = 35^\circ;$					

c = 0,001 M∏a

балл

8



Наименование	Единица измере- ния		Фактически	
4. ТЕХНИЧЕСКИЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ				
4.1. Элементы конструкции:				
4.1.1. Свайное основание				
материал		железобетон М4	00 ,Мрз-100, В-8 *	
сечение	см х см	45	x 45	
общее количество свай	шт.	2	18	
количество рядов:				
поперечные	шт.	5	56	
продольные	шт.	;	3	
продольный шаг: ряд А	м	2,50	2,05 – 3,00	
Б	м	5,00	4,45 – 5,30	
В	м	5,00	4,45 – 5,65	
поперечный шаг: кордон – ряд А	м	2,25	1,80 – 2,85	
ряд А – ряд Б	м	3,50	2,15 – 4,10	
ряд Б – ряд В	м	3,50	2,85 – 4,10	
ряд В – ряд Г	м	3,50	2,05 - 3,00 4,45 - 5,30 4,45 - 5,65 1,80 - 2,85 2,15 - 4,10 2,85 - 4,10 2,65 - 4,15	
отметка низа свай:			<	
ряд А	м	минус	20,0 *	
ряд Б	м	минус	20,0 *	
ряд В	м	минус	15,0 *	
ТЕХНИЧЕСКОЕ СОСТОЯНИЕ СВАЙНОГО ОСНОВАНИЯ		удовлетворительное, требующе ремонтных работ (повреждения в виде трещин, сколо		
		лением и коррозией ках 0,5-1,0 м зафикс	пубину до 5см с ого- арматуры на отмет- сированы на 61 свае бщего количества)	
4.1.2. Верхнее строение				
материал		железобетон МЗ	00, Мрз-100, В-8 *	
плита ростверка:				
ширина	м	13	,50	
толщина	м	0,2	25 *	
бортовая балка:				
высота	м	1,30	1,37 – 1,50 0,40 *	
толщина	М	0,20 -	0,40 *	

^{*} данные, принятые по проектной документации



Наименование	Единица измере- ния	По проекту Фактически	
поперечный ригель:			
высота	М	70 *	
ширина понизу	М	120 *	
поверху	М	160 *	
тумбовый массив:			
длина	М	2,00 *	
ширина	М	1,30 *	
высота	М	1,75 *	
плита покрытия:			
длина	М	3,00	
ширина	М	3,00	
толщина	М	0,50 *	
ТЕХНИЧЕСКОЕ СОСТОЯНИЕ ВЕРХНЕГО СТРОЕНИЯ		удовлетворительное (повреждения бортовых балок зафиксированы на общей площади порядка 45,5 м² – 13,5 % общей площади; повреждения нижней поверхности плит ростверка – на общей площади порядка 59,7 м² – 1,8 % общей площади)	
4.1.3. Тыловое сопряжение и крыло			
конструкция		частокол вертикальных (ряд Г) и на- клонных (ряд Д) свай, омоноличенных поверху железобетонным оголовком	
4.1.3.1. Свайное основание		поверху железоветненным веоловком	
материал		железобетон M400, Mpз-100, B-8 *	
сечение	см х см	45 x 45	
общее количество свай:			
тыловое сопряжение	шт.	356	
вертикальных	шт.	262	
наклонных	шт.	94	
крыло (включая боковую часть).	шт.	103	
вертикальных	шт.	76	
наклонных	шт.	27	
расстояние между рядами Г и Д	М	0,25 *	
отметка низа свай:			
ряд Г	М	минус 13,0 *	
ряд Д	М	минус 12,2 *	



Наименование	Единица измере- ния	По проекту	Фактически
4.1.3.2. Оголовок			
материал		железобетон М300, Мрз-100, В-8 *	
отметка низа: крыло	м	минус	0,25 *
тыловое сопряжение	м	0,9	<i>5</i> *
размеры:			
крыло: высота	м	0,7	0 *
ширина	м	1,2	<i>5</i> *
тыловое сопряжение: высота	м	1,7	70
ширина	м	1,3	0 *
ТЕХНИЧЕСКОЕ СОСТОЯНИЕ ТЫЛОВОГО СОПРЯЖЕНИЯ И КРЫЛА		удовлетво	рительное
4.1.4. Подпричальный откос и камен-			
ная засыпка			
материал: засыпка		крупный камень Q=300 кг	
откос		камень Q=50-100 кг	
высота засыпки	М	6,30 *	
высота постели откоса:			
верхняя бровка	М	1,85 *	
нижняя бровка	М	1,00 *	
ширина бермы засыпки	М	2,80 *	
ширина бермы откоса:			
верхняя бровка	м	0,5	0 *
нижняя бровка	М	3,5	0 *
отметка верха засыпки	м	0,9	5 *
отметка верха откоса:			
верхняя бровка	м	минус	4,30 *
нижняя бровка	м	минус	12,20 *
отметка верха: верхняя бровка	м	минус	3,00 *
нижняя бровка	м	минус	11,50 *
заложение откоса		1 : 1,	65 *
ТЕХНИЧЕСКОЕ СОСТОЯНИЕ ТЫЛОВОГО СОПРЯЖЕНИЯ		удовлетво	рительное



Наименование	Единица измере- ния	По проекту	Фактически
4.2. Элементы обустройства			
4.2.1. Отбойные устройства			
конструкция:			
причальная часть		резиновые амортизаторы Ø400 мм длиной 2,0 м подвешенные горизонтально на цепях за рымы, омоноличеные в надстройке; спаренные резиновые амортизатор	
крылобоковая часть		Ø400 мм, длиной 1,0 м подвешенны вертикально на цепях за рымы, омоноличенные в надстройке резиновые амортизаторы Ø400 мм длиной 1,0 м подвешенные вертикал но на цепях за рымы, омоноличенные надстройке резиновые амортизаторы Ø400 мм	
		длиной 2,0 м подвешенные вертикал но на цепях за рымы, омоноличенные надстройке	
количество:			
причальная часть	шт.	40 (3	8;2)
крыло	шт.	1	3
боковая часть	шт.	4	4
шаг на причальной части	М	4,3 – 15,5	
ТЕХНИЧЕСКОЕ СОСТОЯНИЕ ОТБОЙНЫХ УСТРОЙСТВ		(вместе с тем на отсутствует 11 от	рительное причальной части бойных устройств, ных проектом)
4.2.2. Швартовные устройства			
тип тумб		TCO-80	TCO-100
количество	шт.	1	<u>,</u> 1
шаг	М	14,92 -	- 35,04
расстояние до линии кордона	м	1,11 -	- 1,24
количество кнехтов	шт.		6
ТЕХНИЧЕСКОЕ СОСТОЯНИЕ ШВАРТОВНЫХ УСТРОЙСТВ		удовлетво	рительное
4.2.3. Покрытие			
тип: причальная часть		асфальг	побетон
крыло		тротуарн	ая плитка





Наименование	Единица измере- ния	По проекту	Фактически
отметка поверхности:			
у линии кордона	м	2,05	1,93 – 2,21
на расстоянии от кордона 5,0м	м	2,05	2,20 – 2,27
10,0м	М	2,05	1,93 - 2,21 2,20 - 2,27 2,18 - 2,30 2,17 - 2,29 1,96 - 2,31 1,63 - 1,65
15,0м	м	2,05	2,17 – 2,29
20,0м	м	2,05	1,96 – 2,31
у линии кордона крыла	М	1,50	1,63 – 1,65
ТЕХНИЧЕСКОЕ СОСТОЯНИЕ ПОКРЫТИЯ		удовлетво	рительное
4.2.4. Колесоотбойный брус			
материал		железобетон М2	00, Мрз-100, В-8 *
сечение	см х см	25	x25
ТЕХНИЧЕСКОЕ СОСТОЯНИЕ КОЛЕСООТБОЙНОГО БРУСА		удовлетворительное	
4.3. Допускаемые нагрузки			
4.3.1. Равномерно-распределенная		по III категории норм /9/	
4.4. Расчетные усилия:			
4.4.1. Максимальный изгибающий			
момент в сваях: без учета сейсмичности			
ряд А	кН∙м	1;	38
ряд Б	кН∙м	7	75
ряд В	кН∙м	4	0
ряд Г	кН∙м		75
ряд Д	кН∙м	33	
сейсмичность 8 баллов			
ряд А	кН∙м	17	72
ряд Б	кН∙м	10	02
ряд В	кН∙м	6	4
ряд Г	кН∙м	93	
ряд Д	кН∙м	8	4



Наименование	Единица измере- ния	По проекту	Фактически
4.4.2. Максимальное осевое усилие в			
сваях:			
без учета сейсмичности			
ряд А	кН∙м	158	
ряд Б	кН∙м	165	
ряд В	кН∙м	182	
ряд Г	кН∙м	132	
ряд Д	кН∙м	133	
сейсмичность 8 баллов			
ряд А	кН∙м	210	
ряд Б	кН∙м	220	
ряд В	кН∙м	260	
ряд Г	кН∙м	176	
ряд Д	кН∙м	184	
4.4.3. Максимальный изгибающий			
момент в плите:			
без учета сейсмичности	кН∙м	189	
сейсмичность 8 баллов	кН∙м	271	
I.5. Коэффициент запаса общей устой- нивости:			
без учета сейсмичности		1,25	
сейсмичность 8 баллов		1,00	

4.6. Техническое состояние сооружения в целом: <u>УДОВЛЕТВОРИТЕЛЬНОЕ</u>

4.7. Основные рекомендации по дальнейшей эксплуатации

- Причал допускается эксплуатировать на проектные эксплуатационные нагрузки (равномерно-распределенная нагрузка по III категории норм /7/).
- Причал необходимо дооборудовать необходимым количеством отбойных устройств (в соответствии с проектом).
- Целесообразно выполнить ремонтные работы по устранению дефектов обнаруженных в результате настоящего обследования (свайное основание, тыловое сопряжение, бортовые балки, нижняя поверхность ростверка).
- В процессе эксплуатации причала необходимо заложить геодезическую наблюдательную сеть и проводить постоянные циклические инструментальные наблюдения за техническим и деформативным состояниями причала в соответствии с нормативными требованиями /5-7/.

5. ИСТОЧНИКИ ЗАПОЛНЕНИЯ ПАСПОРТА

- 1. ООО «Батумский морской порт». Инженерное обследование причала 10 /ООО «Анкор». Одесса, 2009г.
- 2. Проектная, исполнительная и др. техническая документация (предоставлено Заказчиком).
- 3. Батумский морской порт. Пассажиро-туристический причал. Рабочие чертежи. /КаспморморНИИпроект. Инв. №1758. Баку. 1975.
- 4. Батумский морской порт. Пассажиро-туристический причал. Инженерно-геологические условия. /КаспморморНИИпроект. Инв. №1758. Баку. 1975.
- 5. Правила технической эксплуатации портовых сооружений и акваторий (РД 31.35.10-86). М., 1988.
- 6. Руководство по проектированию морских причальных сооружений. РД 31.31.27 81 /B/o «Мортехинформреклама». М., 1984
- 7. Нормы технологического проектирования морских портов. ВНТП 01-78 /Минморфлот (РД 31.31.37-78). ЦРИА "Морфлот". М., 1980.
- 8. СНиП. II-7-81*. Строительство в сейсмических районах. /Госстрой СССР. М., АПП ЦИТП, 1991.
- 9. СНиП 2.06.08-87. Бетонные конструкции гидротехнических сооружений. М., 1987.
- 10. Пойзнер М. Б., Яковенко В. Г. Авторский надзор за портовыми гидротехническими сооружениями/ М., Транспорт, 1990.
- 11. Пойзнер М. Б., Постан М. Я. Эксплуатационная надежность причальных сооружений /АстроПринт, Одесса, 1999.
- 12. Ляхницкий В.Е., Штенцель В.К. и др. Портовые гидротехнические сооружения. Ч. І. М., 1953.
- 13. Программный комплекс PLAXIS v8.6 Delft University of Technology & Plaxis b.v., The Netherlands. D. Waretman. 2007.

Составители паспорта:

Инженер-гидротехник

Г.Е. Пушкин

Инженер-гидротехник

А.М. Варгин

Инженер-гидротехник

А.В. Голубов



6. ПЕРЕЧЕНЬ ДОПОЛНЕНИЙ И ИЗМЕНЕНИЙ, ВНЕСЕННЫХ В ПАСПОРТ

Nº п/п	Дата	№№ пунк- тов паспор- та	Изменения	Основание	Должность и под- пись внесшего изменения (раз- борчиво)
1	2	3	4	5	6
1	2	3	4	5	борчиво)

Nº ⊓/⊓	Дата	№№ пунктов паспорта	Изменения	Основание	Должность и под- пись внесшего изменения (раз- борчиво)
1	2	3	4	5	6

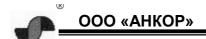


7. ПОСЛЕДУЮЩИЕ ОСМОТРЫ И ОБСЛЕДОВАНИЯ

Nº п/п	Дата	Результаты осмотра, обследования	Ссылка на акты (№, дата)	Кто производил обследование
1	2	3	4	5
Nº п/п 1	2	З		5

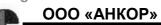


№ п/п	Дата	Результаты осмотра, обследования	Ссылка на акты (№, дата)	Кто производил обследование
1	2	3	4	5



8. ПОСЛЕДУЮЩИЕ РЕМОНТ И РЕКОНСТРУКЦИЯ

Nº	Дата	Состав выполненных ремонтных работ;	Подпись ответствен-
п/п	ремонта	изменения, внесенные в конструкцию	ного лица
1	2	3	4



(K)	
	OOO «AHKOF

Nº	Дата	Состав выполненных ремонтных работ;	Подпись ответствен-
п/п 1	ремонта 2	изменения, внесенные в конструкцию 3	ного лица 4
		<u> </u>	+

9. РЕЗУЛЬТАТЫ ИНСТРУМЕНТАЛЬНЫХ НАБЛЮДЕНИЙ ЗА ДЕФОРМАТИВНЫМ СОСТОЯНИЕМ СООРУЖЕНИЯ

Nº	Дата наб-	Состав и основные результаты выполненных	Подпись ответствен-
п/п	людений	работ	ного лица
1	2	3	4
			<u>I</u>

ГРАФИЧЕСКИЕ МАТЕРИАЛЫ

