



УДК 621.791:662.692.2

## ПОВЫШЕНИЕ ЭКСПЛУАТАЦИОННОЙ НАДЕЖНОСТИ СВАРНЫХ РЕЗЕРВУАРОВ С ДВОЙНОЙ СТЕНКОЙ

А. Ю. БАРВИНКО, канд. техн. наук (Ин-т электросварки им. Е. О. Патона НАН Украины)

Рассмотрена задача повышения надежности двухстенчатых резервуаров для хранения нефти. Показано, что установка на нижних поясах основной и вспомогательной стенки специальных бандажей не решает полностью поставленной задачи. Предложено повышать надежность основной стенки путем применения к оценке качества листового проката деформационного критерия раскрытия вершины дефекта  $K_c$ , которому удовлетворяют стали нового поколения — ниобийсодержащие стали контролируемой прокатки. Существенное увеличение вязкостных свойств листового проката стенки позволит гарантированно обнаруживать и устранять дефекты в докритическом их состоянии на основной стенке.

**Ключевые слова:** сварные конструкции, резервуары с двойной стенкой, ниобийсодержащие стали, трещиностойкость, вязкие разрушения, критерии хрупкости

Увеличение мощностей заводов по переработке нефти в процессе их модернизации на основе новейших технологий и недостаточная стабильность цен на нефть на мировом рынке диктуют необходимость увеличения вместимости существующих сырьевых нефтепарков. В то же время постоянное повышение стоимости земли и стесненность прилегающих к нефтебазам территорий вызывает необходимость поиска нетрадиционных способов возрастания вместимости нефтепарков без увеличения площади их застройки.

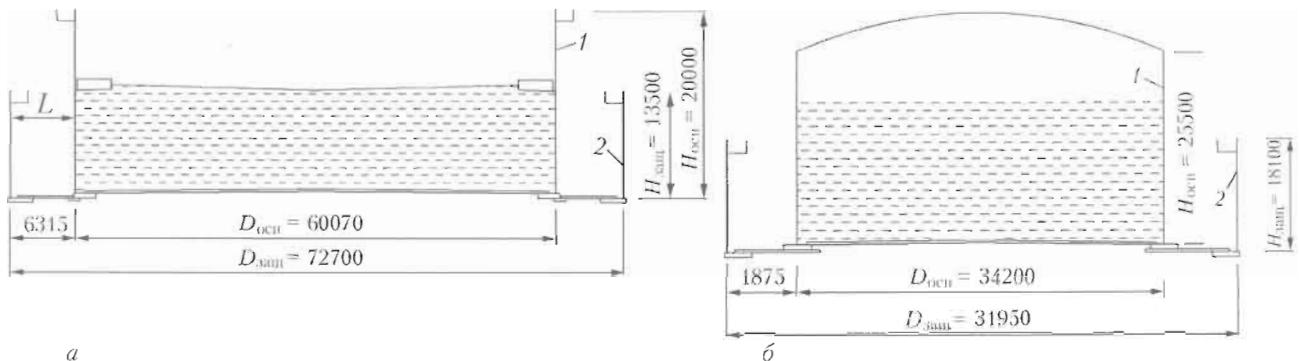
В последние годы наблюдается тенденция отказа от устройства земляного или железобетонного обвалования вокруг емкостей путем строительства резервуаров с двойной стенкой типа «стакан в стакане» [1]. В этом случае емкость состоит из двух резервуаров: внутреннего (основного) и наружного (защитного). Последний резервуар предупреждает разлив нефти за пределы защитной стенки при локальных или лавинных разрушениях основного резервуара. Если вопрос локализации разлива нефти в пределах стенки защитного резервуара при местных разрушениях основной стенки не вызывает сомнения, то вопрос работоспособности защитной стенки при протяженном вязком (лавинообразном) разрушении основной стенки требует отдельного рассмотрения.

Гипотетически мгновенное разрушение стенки основного резервуара по всей ее высоте может быть хрупким или вязким. Для хрупкого разрушения характерно отсутствие деформаций на кромках разрыва у сталей с низкими значениями ударной вязкости. Движущей силой хрупкого разрушения является упругая энергия стенки (энергия Гука). Высокие требования к минимальным значениям ударной вязкости (по Шарпи), способу

выплавки и химическому составу сталей для стенки резервуаров и сварных соединений в действующих нормах ведущих стран [2–4] позволили практически полностью исключить хрупкие разрушения. Зарождение и развитие хрупкой трещины в стенке возможно только в локальных местах с низкими вязкими свойствами или в участках, где высокие вязкие свойства не могут реализоваться. В частности, это могут быть области с наличием объемного напряженного состояния, характерного для мест с наклепом поверхностного слоя вследствие ударных воздействий, участков сварных швов с трещиноподобными дефектами или закалочными структурами. При наличии в вершине дефекта в сварном шве двухстенного и особенно трехстенного напряженного состояния возникают благоприятные условия для зарождения и развития хрупкой трещины. В этом случае стесненность развития деформаций не позволяет реализоваться высоким пластическим свойствам материала стенки.

В процессе развития хрупкая трещина выходит за пределы дефекта. Там начинают проявляться высокие пластические свойства материала стенки и его сварных соединений. Трещина переходит в квазихрупкую, а затем и в вязкую. Скорость подрастания вязкой трещины и ее критическая длина определяются значением ударной вязкости материала стенки, нормируемыми действующими стандартами. Многолетний опыт эксплуатации резервуарных парков в Украине, России и других странах показывает, что принятые в нормах [2–4] правила выбора марки стали и ее ударной вязкости в сочетании с правилами эксплуатации емкостей обеспечивают требуемую работоспособность на протяжении всего гарантированного срока службы резервуаров обычной конструкции. При наличии обвалования вокруг резервуаров персонал технического надзора имеет хорошие возможности для ежедневного визуального осмотра всех емкостей, что позволяет с достаточной

© А. Ю. Барвинко, 2008



Схемы резервуаров конструкции «стакан в стакане» вместимостью 50 (а) и 20 тыс. м<sup>3</sup> (б): 1, 2 — соответственно стенка основного и защитного резервуара; L — расстояние между стенками

степенью вероятности визуально выявлять на наружной поверхности стенки сквозные дефекты длиной 10...50 мм, т. е. до их критических значений.

Применение резервуаров конструкции типа «стакан в стакане» существенно ухудшает условия планового ежедневного контроля технического состояния внутреннего (основного) резервуара.

На рисунке приведены схемы некоторых проектных решений резервуаров с двойной стенкой вместимостью 20 и 50 тыс. м<sup>3</sup>. Резервуар вместимостью 20 тыс. м<sup>3</sup> имеет основную стенку высотой  $H_{\text{осн}} = 22,5$  м и защитную  $H_{\text{заш}} = 18,1$  м при расстоянии между ними  $L \approx 2,0$  м. В резервуаре вместимостью 50 тыс. м<sup>3</sup> принято  $H_{\text{осн}} = 20,0$  м и  $H_{\text{заш}} = 13,5$  м при расстоянии между ними  $L \approx 5,4$  м. Если на резервуаре вместимостью 50 тыс. м<sup>3</sup> условия визуального осмотра основной стенки с кольцевой площадки, расположенной по верху защитной стенки, можно считать в определенной степени приемлемыми, то выполнить качественный осмотр стенки для резервуара вместимостью 20 тыс. м<sup>3</sup> при  $L \approx 2,0$  м весьма затруднительно. Усложняет осмотр патрубков люков и подводящих трубопроводов в нижнем поясе возможность загазованности пространства между стенками и наличие отложений снега зимой.

Изменения установившихся условий технического надзора за состоянием работоспособности стенки основного резервуара необходимо учитывать при разработке его основных технических решений и правил эксплуатации.

Распространено мнение, что защитная стенка в состоянии не только локализовать разлив нефти при местном повреждении основного резервуара, но и воспринять гидравлический удар при лавинном разрушении основной стенки. В ряде случаев в процессе проектирования такая способность защитной стенки обосновывается расчетами и установкой специальных бандажей. При этом не до конца анализируется то обстоятельство, что при лавинном разрушении нагрузка на дополнительную стенку прикладывается локально, вдоль од-

ной из образующих на всю высоту. Движущей силой вязкой трещины после достижения критической длины будет давление на ее берега столба вытекающей жидкости (нефти или другого продукта хранения), расположенной выше трещины. При раскрытии берегов в вершине трещины образуется ядро текучести, в котором материал стенки последовательно течет, упрочняется и по достижению  $\sigma_{\text{вр}}$  происходит его разрыв. Затем наступает новый цикл с образованием новой зоны пластичности [5, 6]. Скорость движения вязкой трещины в резервуарах зависит от давления на ее берега истекающей нефти, а в магистральных газопроводах от давления истекающего газа [5]. Натурными испытаниями для магистральных газопроводов установлено, что при давлении в трубе 6...7 МПа скорость трещины составляет 250...300 м/с [7]. Для резервуаров нет таких прямых данных. На основании описания отдельных случаев лавинных разрушений резервуаров [7] при давлении на берега вязкой трещины 0,10...0,15 МПа разрушения происходили в пределах 1 с. Истекающий из раскрывшейся трещины продукт хранения динамически будет воздействовать на вспомогательную стенку по одной из ее образующих. Являясь тонкостенной оболочкой, при таком нагружении стенка мгновенно теряет устойчивость и принимает форму вытянутого эллипса. Не исключается, что при этом произойдет и разрыв стенки по образующей. Поиски решений по приданию вспомогательной стенке дополнительной жесткости и прочности для восприятия динамического воздействия истекающей жидкости, по нашему мнению, могут привести только к значительным затратам металла, без получения достаточных гарантий работоспособности дополнительной стенки при лавинном вязком разрушении основной.

Цель настоящей работы — обосновать повышение надежности резервуаров с двойной стенкой путем дополнения нормативных требований по выбору марок сталей для стенки основного резервуара и резервуаров обычной конструкции



большой вместимости, учитывая критерий трещиностойкости — характеристику раскрытия вершины трещины  $\delta_c$ . Предлагаемая характеристика учитывает пластические деформации, предшествующие достижению трещиной критической длины и будет гарантировать самоостановку процесса развития зародившейся трещины до достижения ею критического значения. В работе [8] показано, что при  $\delta_c = 0,17 \dots 0,18$  мм докритические значения сквозной трещины достигают 60 мм, что позволяет гарантированно их выявлять по истечению продукта хранения. Приведенным значениям  $\delta_c$  соответствуют значения ударной вязкости при  $KCV_{20} \geq 80$  Дж/см<sup>2</sup> [8, 9]. Вопросы выявления вязких трещин при докритическом их развитии в стенке труб магистральных газопроводов на достаточно высоком уровне рассмотрены О. М. Ивановым [10, 11], Д. Броеком [9] и др. При этом напряжения в вершине трещины стенки оценивали критерием  $K_c$  — коэффициентом интенсивности напряжений. Разница в подходах состоит в том, что определение  $\delta_c$  выполняется с учетом пластических деформаций в вершине трещины, а при определении  $K_c$  исходят из наличия в вершине трещины упругой и весьма незначительной доли пластической составляющей в  $\delta_c$ . Зависимости  $\delta_c \rightarrow KCV$  и  $K_c \rightarrow KCV$  близки по виду [9]. Накопленные экспериментальные данные позволили установить указанные зависимости для ниобийсодержащих сталей «контролируемой прокатки» как наиболее отвечающие требуемым значениям  $\delta_c$  и  $K_c$  [9, 10]. Переход от критериев  $\delta_c$  и  $K_c$  к общепринятому в металлургическом производстве для листового проката значению  $KCV$  позволяет практически использовать полученные результаты. Так, канадская фирма «Nova» нормирует ударную вязкость на образцах Шарпи, допускающую наличие сквозного дефекта определенной длины при рабочих кольцевых напряжениях, которые не превышают напряжения, соответствующие 80 % минимального предела текучести стали класса X70 (табл. 1) [11].

Рассмотрим возможность применения для основной стенки резервуаров типа «стакан в стакане» сталей контролируемой прокатки типа класса

**Таблица 1. Требования фирмы «Nova» (Канада) к трубам из стали класса X70 [11]**

Наружный диаметр, мм	$KCV_{20}$ , Дж/см <sup>2</sup>	Размер критического сквозного дефекта, мм (90 % максимального возможного дефекта)
914	47	14
1067	55	135
1219	69	155
1422 ( $P_{\text{раб}} = 8,4$ МПа)	69	165

X70, широко применяемых для труб магистральных газопроводов. Стали класса X70 относятся к ниобийсодержащим низколегированным сталям. Современная технология термомеханической обработки низколегированных сталей повышенной прочности стала возможной в значительной мере благодаря использованию микролегирующих добавок ниобия. Стали имеют показатели  $KCV_{20} < 88$  Дж/см<sup>2</sup>. Широкое применение ниобийсодержащих сталей для строительства магистральных газопроводов и большой опыт их успешной эксплуатации позволили металлургам России и Украины предложить новые стали термомеханической прокатки для сварных строительных конструкций, изделий машиностроения и других отраслей. Специально для сварных металлоконструкций были разработаны технические условия ТУ 14-1-4083-86 [12] с поставкой проката толщиной 8...50 мм из сталей 09Г2ФБ и 10Г2ФБ. Нормативом России [2] указанные марки стали рекомендуются для стенок нефтяных резервуаров. Недостатком этих сталей является необходимость во многих случаях применения предварительного подогрева [13].

Новые возможности по повышению надежности и гарантированной работоспособности резервуаров открываются в связи с разработкой УкргосНИИКМ «Прометей» и ИЭС им. Е. О. Патона нового ряда ниобийсодержащих сталей по ТУ У 27.1-05416923-085:2006 [14] с содержанием углерода 0,04...0,09 %. В табл. 2 приведены основные характеристики указанных сталей. При широком варьировании значений  $\sigma_t$  от 355 до 490 МПа и сохранении высоких показателей работы удара  $KCV_{40} = 98$  Дж/см<sup>2</sup> все стали полностью удовлетворяют требованиям табл. 1 и имеют критический сквозной трещиноподобный дефект длиной не менее 100 мм. В то же время низкое содержание углерода в сталях позволяет выполнять их сварку без предварительного подогрева кромок.

Применение для стенки резервуаров большой вместимости (свыше 20 тыс. м<sup>3</sup>) сталей повышенной и высокой прочности, вязкие свойства которых гарантируют самоторможение зародившейся вязкой трещины до достижения критического значения, равного примерно 100 мм, поднимает на качественно новый уровень ее надежность и при

**Таблица 2. Механические характеристики сталей класса прочности C355...C440 по ТУ У 27.1-05416923-085:2006 [14]**

Марка стали, класс прочности	$\sigma_t$ , МПа	$\sigma_{0.2}$ , МПа	$\delta_5$ , %	$\psi$ , %	$KCV_{40}$ , Дж/см <sup>2</sup>
	не менее				
06ГБ (355)	355	450	22	55	98
06ГБ (390)	390	490	22	55	98
06Г2Б (440)	440	540	22	55	98

наличии ежедневного осмотра практически исключает возможность возникновения лавинного разрушения.

Конструкция стенки, исключающая лавинные разрушения, особенно необходима для основной (внутренней) стенки двустенного резервуара. Такая конструкция позволяет отказаться от установки на ней и наружной стенке бандажей как гасителей лавинных разрушений. При ухудшении условий визуального ежедневного осмотра поверхности основной стенки, контролируемое развитие сквозного дефекта до достижения им критического значения, равного примерно 100 мм, фактически гарантирует своевременное выявление и исправление дефекта.

В Украине на сегодня имеется положительный опыт применения ниобийсодержащих сталей для стенок нефтяных резервуаров. Сталь 06Г2Б прочностью 440 МПа использовали для нижних поясов стенок двустенного резервуара вместимостью 75 тыс. м<sup>3</sup> на ЛПДС «Броды». Сталь 10Г2ФБ успешно применяется при полной замене нижнего пояса в резервуарах вместимостью 50 тыс. м<sup>3</sup> и для специальных вставок замены вертикальных монтажных стыков. Сварные соединения выполняли без подогрева кромок и имели ударную вязкость  $KCV$  на уровне основного металла.

## Выводы

1. Благодаря разработке и освоению в Украине промышленного производства нового поколения ниобийсодержащих сталей класса прочности С355, С390 и С440, имеющих значения ударной вязкости  $KCV_{40} = 98 \text{ Дж}/\text{см}^2$ , существенно повышается трещиностойкость стенки строящихся нефтяных резервуаров.

2. Исходя из критерия условия самоторможения вязкой трещины ( $\delta_c = 0,17 \dots 0,18 \text{ мм}$ ), необходимо

дополнить в действующих нормативах пункт нормирования значения ударной вязкости на попеченных образцах для листового проката нижних поясов стенки резервуаров вместимостью свыше 20 тыс. м<sup>3</sup> не менее  $KCV_{20} = 80 \text{ Дж}/\text{см}^2$ . Это требование необходимо распространить и для внутренних стенок двустенных резервуаров.

1. Nieto're problemy budowy zbiorników o podwojnym korytarzu i podwojnym dnie / M. Beloew. J. Konstandinow, S. Stanczew, D. Ivanow // Biuletyn Instytutu Spawalnictwa w Gliwicach. — 1996. — № 3. — S. 50–54.
2. ПБ 03-605-03. Россия. Правила устройства вертикальных цилиндрических стальных резервуаров для нефти и нефтепродуктов. — М., 2003. — 128 с.
3. ВБН В.2.28-58.2-94. Украина. Резервуары вертикальные стальные для хранения нефти и нефтепродуктов. — 1994. — 95 с.
4. Сварные стальные резервуары для хранения нефтепродуктов. API Стандарт 650. — 9-я ред. — Май, 1993.
5. Айвес, Шумейкер А. К., Мак-Кортни Р. Ф. Деформация трубопровода при распространении разрушения срезом // АОИМ. Сер. Д. Теоретические основы инженерных расчетов. — 1974. — С. 73–81.
6. Шумейкер А. К., Мак-Кортни Р. Ф. Анализ перемещений при распространении разрушения срезом по трубопроводу // Там же. — 1974. — № 4. — С. 86.
7. Розенштейн И. М. Аварии и надежность стальных резервуаров. — М.: Недра, 1995. — 253 с.
8. Патон Б. Е., Трубяков В. И., Кирьян В. И. Требования к вязкости стали для магистральных газопроводов при постановке в них гасителей протяженных разрушений // Автомат. сварка. — 1981. — № 12. — С. 5–9.
9. Броек Д. Основы механики разрушения. — М.: Высш. шк., 1980. — 368 с.
10. Иванцов О. М., Харитонов В. И. Надежность магистральных трубопроводов. — М.: Недра, 1978. — 166 с.
11. Иванцов О. М. Надежность строительных конструкций магистральных трубопроводов. — М.: Недра, 1985. — 231 с.
12. ТУ 14-1-4083-86. Прокат листовой из ниобийсодержащих и других низколегированных сталей улучшенной свариваемости и хладостойкости. — Введ. 04.02.2007.
13. ВСН 2-124-80. Инструкция по технологии сварки магистральных трубопроводов. — М., 1981.
14. ТУ У 27.1-05416923-085:2006. Прокат листовой свариваемый из качественной стали классов прочности 355–590 для машиностроения.

The problem of improving reliability of oil storage double-wall tanks is considered. It is shown that installing special bands at lower flanges of the main and auxiliary walls does not solve the problem in its full scope. It is suggested that reliability of the main wall should be improved by applying the deformation defect tip displacement criterion  $K_c$ , which is met by the new generation of steels, i.e. controlled-rolling niobium-containing steels. Substantial improvement of toughness properties of the wall plates will guarantee detection and removal of subcritical defects in the main wall.

Поступила в редакцию 07.09.2007