## РАСЧЕТ И ИСПЫТАНИЯ ОРТОТРОПНОЙ ПЛИТЫ БОЛЬШОЙ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТИ

### А. А. ЯКОВЛЕВ

#### Белорусский национальный технический университет

### Введение.

Трехслойные плитные конструкции впервые были использованы в судостроении. Английский инженер Р. Стефенсон применил их в пролетном строении моста «Британия» [1]. Впоследствии трехслойные облегченные конструкции широко использовались в разнообразных строительных, транспортных, авиационных, космических и других объектах [116]. Конструкции находят применение и в виде плит, опирающихся на упругое основание и нагруженных большими распределенными и сосредоточенными силами. Для таких инженерных систем плиты должны иметь небольшую толщину при больших нагрузках и разнообразных опираниях.

Надежность и работоспособность новых конструктивных решений несущих систем в условиях эксплуатации зависят от ряда факторов, определяющих параметры их работы. К таким факторам относят [2; 3] климатические условия (температура, влажность окружающего воздуха, скорость ветра), мощность предприятия, расстояние транспортирования, рельеф и состояние дорог, тип машины, характеристики груза, техническое обслуживание и ремонт, культура эксплуатации (мониторинг скоростных режимов, грузоподъемности, системный контроль структурных и диагностических параметров узлов и конструкций, тип и возраст машины и др.). Учесть все указанные факторы при конечно-элементном анализе расчетной модели конструкции, объекта достаточно сложно. Поэтому расчетную модель наделяют основными, наиболее существенными признаками проектируемого физического изделия. Результаты численного анализа моделей конструктивных элементов, представленные выше и содержащие различные концентраторы, необходимо сверить с данными экспериментального исследования физических изделий (стальных образцов, конструкций).

**Цель настоящей статьи** – разработка конструкции, выявление элементов с возможными технологическими дефектами, экспериментальное испытание конструктивных элементов с основными дефектами и ортотропной плиты при статическом и переменном нагружении.

# Конструктивно-технологические особенности плиты.

Схема такой плиты показана на рис. 1. Трехслойная плита представляет собой систему, состоящую из двух внешних листов и среднего слоя. Внешние слои также как в балках в основном воспринимают изгибающие, а средний слой – поперечные усилия. Средний слой разрабатываемо плиты выполним в форме конструкции, соединенной сварными швами с внешними покрывочными листами и состоящей из периодических замкнутых ячеек (рис. 2). Средний слой наряду с восприятием усилий обеспечивает устойчивость внешних листов в зонах их сжатия.



Рисунок 1 – Схема стальной трехслойной ортотропной плиты с прямоугольными ячейками в среднем слое:

1 – нижний слой; 2 – средний слой; 3 – верхний слой (покрывочный)



Рисунок 2 – Конструктивные особенности и геометрические размеры ячеек разрабатываемой плиты (нижний покрывочный лист не показан)

В качестве физического прототипа моделируемой плиты рассмотрим ортотропную плиту из стали марки 09Г2С размерами в плане 3000х2000 миллиметров с соединениями на сварке. Механические характеристики стали приведены в табл. 1.

Марка стали	Механические свойства				
	Модуль Юнга, МПа	Предел текуче- сти, МПа	Предел проч- ности, МПа	Коэффициент Пуассона	Плотность, кг/м <sup>3</sup>
Лист, 09Г2С	214000	305	460	0,3	7850

Толщина плиты 250 мм, толщина верхнего и нижнего слоев – 20 мм. Средний слой набран из листовых элементов толщиной 18 и 20 мм. Опирания плиты шарнирные, в углублениях со стороны нижней плиты (рис. 3). Распределенная внешняя нагрузка к такой плите прикладывается в средней части верхней плиты (рис. 4).

При изготовлении 3-хслойной плиты соединение элементов выполнено полуавтоматической сваркой в среде углекислого газа с формированием прорезных швов полного заполнения [4] и обварки угловыми швами по периметру покрывочных листов. При этом оси прорезных швов совмещались с осями продольных или поперечных ребер среднего слоя, а прорези под швы выполнялись не больше толщины ребер. При сварке в зонах швов вероятно появление сварочных дефектов, непроваров, которые могут инициировать зарождение трещин в натурных плитах при низких температурах, переменных нагрузках. Это требует выявления трещиноопасных зон в плите с использованием методов диагностики, неразрушающего контроля и экспериментального исследования прочности конструктивных форм, содержащих конструктивные и сварочные концентраторы напряжений [5].

Прочность и жесткость трехслойной плиты, напряженно-деформированное состояние ее элементов можно исследовать расчетным анализом ее модели с использованием программы ANSYS.

Конечно-элементная (КЭ) модель такой плиты представлена на рис. 5. Модель выполнена с использованием КЭ Solid-186, Shall-181. Размер ячейки КЭ 10 мм.



Рисунок 3 – Расположение сварных швов и опорной зоны (вид на <sup>1</sup>/<sub>4</sub> нижней покрывочной плиты)



Рисунок 4 – Зона приложения распределенной внешней нагрузки (красный цвет), равнодействующая которой равна 1000 кН



Рисунок 5 – Конечно-элементная модель плиты

Полученные расчетом поля перемещений и эквивалентных напряжений приведены на рис. 6 и в табл. 2. Максимальное расчетное перемещение в центре плиты составляет 8,6 мм.



Рисунок 6 – Поле вертикальных перемещений точек плиты при максимальной нагрузке



Таблица 2 – Поля напряжений в элементах плиты при максимальной нагрузке

Конструктивно-технологические дефекты в плите и испытания образцов. Причины появления технологических дефектов – электродуговая сварка в стесненных условиях, отклонения от требований проектной документации. В эксперименте изучим поведение образцов (рис. 7). Вид образцов после испытаний показан на рис. 8.





Рисунок 7 – Общий вид образца до испытаний



Рисунок 8 – Общий вид образца после испытаний

Процесс испытаний фиксировался с помощью инфракрасного компьютерного термографа «ИРТИС-2000 АН». Кадры термофильма представлены в табл. 2.

Таблица 2 – Кадры термофильма № 1



# Продолжение табл. 2



# Окончание табл. 2





Рисунок 9 – Общий вид образца до испытаний



Рисунок 10 – Общий вид образца после испытаний

Таблица 3 – Кадры термофильма № 2



# Продолжение табл. 3



### Окончание табл. 3



### Аномалии температурных полей элементов поверхности ортотропной плиты.

Виды плиты показаны на рис. 11. Температурное поле поверхности показано на рис. 15, 16. Максимальные перемещения плиты изображены на графике рис. 17. В процессе нагружения плита работала в упругой стадии.

Изменение поля температур поверхности торца плиты с 9,4 °C до 10,89 °C зафиксировано на рис. 15, 17. Заметна разница деформационных температур сжатого (верхнего) и растянутого (нижнего) листов плиты.



Рисунок 11 – Общий вид образца до испытаний





Рисунок 12 – Общий вид образца после испытаний



Кадр 58:  $T_{B} = 9,45$  °C;  $T_{max} = 9,66$  °C;  $T_{min} = 9,12$  °C;  $\theta = 101,9$  с.



Кадр 72:  $T_{B} = 9,45$  °C;  $T_{max} = 10,38$  °C;  $T_{min} = 9,24$  °C;  $\theta = 101,9$  с.



Кадр 58:  $T_{B} = 9,45$  °C;  $T_{max} = 9,66$  °C;  $T_{min} = 9,12$  °C;  $\theta = 101,9$  с. (объемная модель)



Рисунок 13 – Изменение температурного поля поверхности плиты при ее нагружении в стенде возрастающей нагрузкой от нуля до 200 тонн

Указание направления и точки измерения, площадка, кадр 82



Указание направления и точки измерения, площадка, кадр 82



Температурное поле поверхности для кадра № 82, площадка

Температурное поле поверхности

для кадра № 82, площадка

11.1

- 10.9 - 10.7 - 10.5 - 10.3

· 10.1 · 9.8

9.6 9.4 9.2 Min: **8.96** 



Рисунок 14 – Изменение температурного поля в фиксированных точках поверхности плиты при ее нагружении в стенде возрастающей нагрузкой от нуля до 200 тонн



Рисунок 15 – Общий вид образца во время испытаний



Рисунок 16 – График зависимости перемещения внутренней части образца





Рисунок 17 – Изменение температурного поля поверхности образца при его нагружении в стенде возрастающей нагрузкой от нуля до 100 тонн











Температурное поле поверхности для кадра № 1199, коробчатого образца



Рисунок 18 – Изменение температурного поля в фиксированных точках поверхности образца при его нагружении в стенде возрастающей нагрузкой от нуля до 100 тонн

### Выводы.

Анализ термофильмов температурных аномалий в зонах локализации пластической деформации позволяет с высокой вероятностью определять зоны предельных состояний, зарождение и развитие разрушения в них, выявлять возможные траектории развития разрушения на основе деформационного теплообразования и с использованием компьютерной термографии.

Термография полей деформационных температур комбинированных образцов возможна только в стадии их загружения или разгрузки. При статическом нагружении исследование дефектов возможно с использованием активных тепловых методов. При тепловом исследовании конструкций и их элементов необходимо строго соблюдать требования к расположению термографа.

### Литература:

1. Clark, E. Britannia and Conway Tabular Bridges / Edwin Clark. – London, 1849. – 55 p. – http://books.google.com/books?id=\_GsOAAAAYAAJ&oe=UTF-8.

2. Хьюз, О. Ф. Проектирование судовых корпусных конструкций. – Л.: Судостроение, 1988. – 360 с.

3. Мариев, П. Л. Карьерный автотранспорт стран СНГ в XXI веке / П. Л. Мариев, А. А. Кулешов, А. Н. Егоров, И. В. Зырянов. – СПб: Наука, 2006. – 387 с.

4. Ишков, А. М. Теория и практика надежности техники в условиях Севера / А. М. Ишков, М. А. Кузьминов, Г. Ю. Зудов. – Якутск: ЯФ «Изд-во СО РАН», 2004. – 313 с.

5. Алексеев, Г. П. Справочник конструктора-машиностроителя / Г. П. Алексеев, И. С. Мазовер. – Ленинград. – Судпромгиз. – 1961. – 449 с.

6. Бельчук, Г. А. Сварные соединения в корпусных конструкциях / Г. А. Бельчук // Ленинград: Судпромгиз. – 1969. – 279 с.