

Impact Factor:

ISRA (India) = 1.344	SIS (USA) = 0.912	ICV (Poland) = 6.630
ISI (Dubai, UAE) = 0.829	ПИИЦ (Russia) = 0.234	PIF (India) = 1.940
GIF (Australia) = 0.564	ESJI (KZ) = 1.042	IBI (India) = 4.260
JIF = 1.500	SJIF (Morocco) = 2.031	

SOI: [1.1/TAS](#) DOI: [10.15863/TAS](#)

International Scientific Journal Theoretical & Applied Science

p-ISSN: 2308-4944 (print) e-ISSN: 2409-0085 (online)

Year: 2016 Issue: 11 Volume: 43

Published: 17.11.2016 <http://T-Science.org>

Denis Chemezov

Master of Engineering and Technology, Corresponding
Member of International Academy of Theoretical and
Applied Sciences, Lecturer of Vladimir Industrial
College, Russian Federation
chemezov-da@yandex.ru

Timur Osipov

Student of Vladimir Industrial College,
Russian Federation
fmotd23@mail.ru

Andrey Pesenko

Student of Vladimir Industrial College,
Russian Federation

SECTION 7. Mechanics and machine construction.

A STATIC CALCULATION OF AN I-BEAM

Abstract: The article is presented a qualitative assessment of the stress-strain state of an I-beam, rigidly clamped at the one end in a wall, under the action of the constant distributed load.

Key words: an I-beam, stress, deformation, a model.

Language: Russian

Citation: Chemezov D, Osipov T, Pesenko A (2016) A STATIC CALCULATION OF AN I-BEAM. ISJ Theoretical & Applied Science, 11 (43): 49-52.

Soi: <http://s-o-i.org/1.1/TAS-11-43-10> **Doi:**  <http://dx.doi.org/10.15863/TAS.2016.11.43.10>

СТАТИЧЕСКИЙ РАСЧЕТ ДВУТАВРОВОЙ БАЛКИ

Аннотация: В статье представлена качественная оценка напряженно-деформированного состояния двутавровой балки, жестко заделанной одним концом в стену, под действием постоянной распределенной нагрузки.

Ключевые слова: двутавровая балка, напряжение, деформация, модель.

Введение

Двутавровая балка имеет стандартный профиль, имеющий сечение близкое по форме к букве «Н» [1]. Двутавры изготавливаются из черного проката или дерева. Преимуществом двутавровой балки, по сравнению с балками круглого или квадратного профилей с аналогичной площадью сечения, является большая жесткость и прочность при воздействии поперечных нагрузок. Недостатком при эксплуатации двутавровой балки является малая устойчивость к скручиванию.

Расчет двутавровых балок производят на прогиб (по деформациям) и изгиб (по несущей способности) [2]. Расчет может выполняться по нескольким схемам нагружения двутавров: однопролетная балка с приложенной на нее равномерно распределенной нагрузкой, которая шарнирно оперта (1); консоль с жесткой заделкой на одном из концов, на которую приложена равномерно распределенная нагрузка (2); однопролетная балка с консолью с одной стороны, на которую также приложена равномерно распределенная нагрузка (3); однопролетная шарнирно опертая балка с

приложенной на нее сосредоточенной силой (4); однопролетная шарнирно опертая балка с приложенной на нее двух сосредоточенных сил (5); консоль с жесткой заделкой, на которую приложена сосредоточенная сила (6). Формулы для расчета и выбор размеров сечения двутавровой балки приводятся в работе [3].

Определение по аналитическим формулам напряженного состояния материала двутавровой балки под действием нагрузок – трудоемкий процесс. Применяя компьютерные программы инженерного анализа можно получить качественную оценку напряженного и деформированного состояния материала при воздействии на фланец двутавровой балки распределенных сил.

Материалы и методы исследования

Для реализации компьютерного расчета напряженного и деформированного состояния двутавровой балки в программе SolidWorks Premium 2012 были заданы следующие начальные условия:

1. 3D модель двутавровой балки №10 [4] общей длиной 600 мм.



Impact Factor:

ISRA (India) = 1.344	SIS (USA) = 0.912	ICV (Poland) = 6.630
ISI (Dubai, UAE) = 0.829	ПИИЦ (Russia) = 0.234	PIF (India) = 1.940
GIF (Australia) = 0.564	ESJI (KZ) = 1.042	IBI (India) = 4.260
JIF = 1.500	SJIF (Morocco) = 2.031	

2. Материал модели двутавровой балки – углеродистая сталь обыкновенного качества марки Ст3 [5]. Для данной стали выбираются следующие физико-механические свойства: предел текучести – $2.20594 \cdot 10^8$ Н/м², предел прочности при растяжении – $3.99826 \cdot 10^8$ Н/м², коэффициент Пуассона – 0.28, модуль упругости – $2.1 \cdot 10^{11}$ Н/м², модуль сдвига $7.9 \cdot 10^{10}$ Н/м², коэффициент теплового расширения $1.3 \cdot 10^{-5}$ К⁻¹, массовая плотность – 7800 кг/м³.

Масса двутавровой балки составила 5.7 кг, объем – 0.000730721 м³.

3. Тип проводимого анализа – статический, с включением тепловых нагрузок. Температура при нулевом напряжении материала балки принималась величиной 298 К. Расчет осуществлялся решающей программой FFEPlus [6].

4. Крепление модели осуществлялось за поверхность контура (в поперечном сечении) на левой стороне двутавровой балки (схема 2). Балка была нагружена распределенными силами величиной 2.5 кН.

5. Высокое качество разбиения модели двутавровой балки на конечные элементы позволило получить стандартную сетку из 95328 узлов (56423 элемента) [7]. Для проверки уровня

искажения тетраэдральных элементов установлены 4 точки интегрирования (точки Якобиана). Размер конечного элемента модели составил 4.8907 мм при допуске от глобального размера элемента равном 0.244537 мм.

Лучшая точность достигается на сетке с одинаковыми идеальными элементами, чьи кромки равны по длине. Из-за малых кромок, изогнутой формы, тонкостенных элементов и острых углов одни кромки некоторых созданных элементов длиннее других. Соотношение сторон (пропорции) конечных элементов модели составляет от 1.02106 (синий цвет на эюре – точность результатов повышается) до 6.71787 (красный цвет на эюре – точность результатов снижается).

Квадратичные элементы могут отображать изогнутую геометрию намного более точно, чем линейные элементы такого же размера. На очень острых или изогнутых границах размещение средних узлов может привести к образованию искаженных конечных элементов с пересекающимися кромками. Коэффициент Якобиана составляет от 1 до 2.38383.

Этапы подготовки к расчету напряженно-деформированного состояния двутавровой балки представлены на рис. 1.

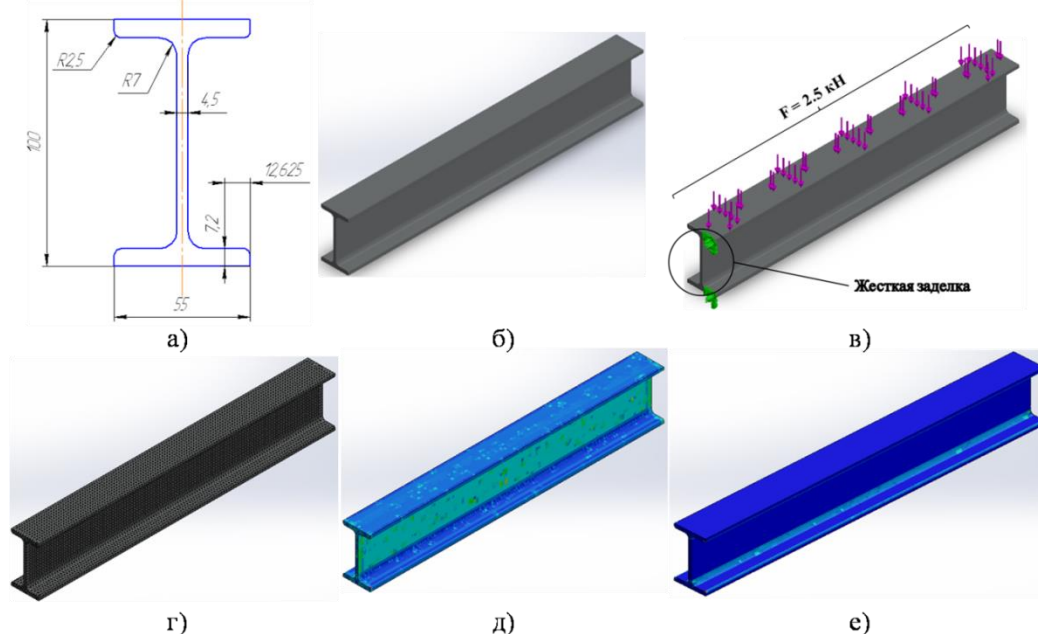


Рисунок 1 – Этапы подготовки к расчету напряженно-деформированного состояния двутавровой балки №10: а – эскиз двутавровой балки; б – твердотельная объемная модель двутавровой балки; в – схема нагружения модели двутавровой балки; г – разбиение модели двутавровой балки на конечные элементы; д – эюра качества сетки (пропорции); е – эюра качества сетки (коэффициент распределения элементов Якобиана).

Результаты и их обсуждение

Для статического анализа предусмотрено визуальное отображение результатов расчета в виде эюр напряжения по фон Мизесу,

результатирующего перемещения, эквивалентной деформации, наиболее нагруженных участков и распределения запаса прочности по критерию

Impact Factor:

ISRA (India) = 1.344	SIS (USA) = 0.912	ICV (Poland) = 6.630
ISI (Dubai, UAE) = 0.829	ПИИЦ (Russia) = 0.234	PIF (India) = 1.940
GIF (Australia) = 0.564	ESJI (KZ) = 1.042	IBI (India) = 4.260
JIF = 1.500	SJIF (Morocco) = 2.031	

максимального напряжения (по фон Мизесу) [8] материала двутавровой балки.

Результаты компьютерного расчета напряженного и деформированного состояния материала двутавровой балки представлены на рис. 2.

Наибольшее напряжение материала балки концентрируется в области заделки. Двумя сечениями двутавровой балки дается характер

напряженного состояния внутренних слоев материала. За 0 мм принят свободный от закрепления конец двутавровой балки, за 600 мм – жестко заделанный конец. Рассчитанные величины напряжения двутавровой балки ($\max 2.87887 \cdot 10^7 \text{ Н/м}^2$) не приводят к текучести материала. На длине двутавровой балки до 300 мм статическое напряжение по фон Мизесу материала практически отсутствует.

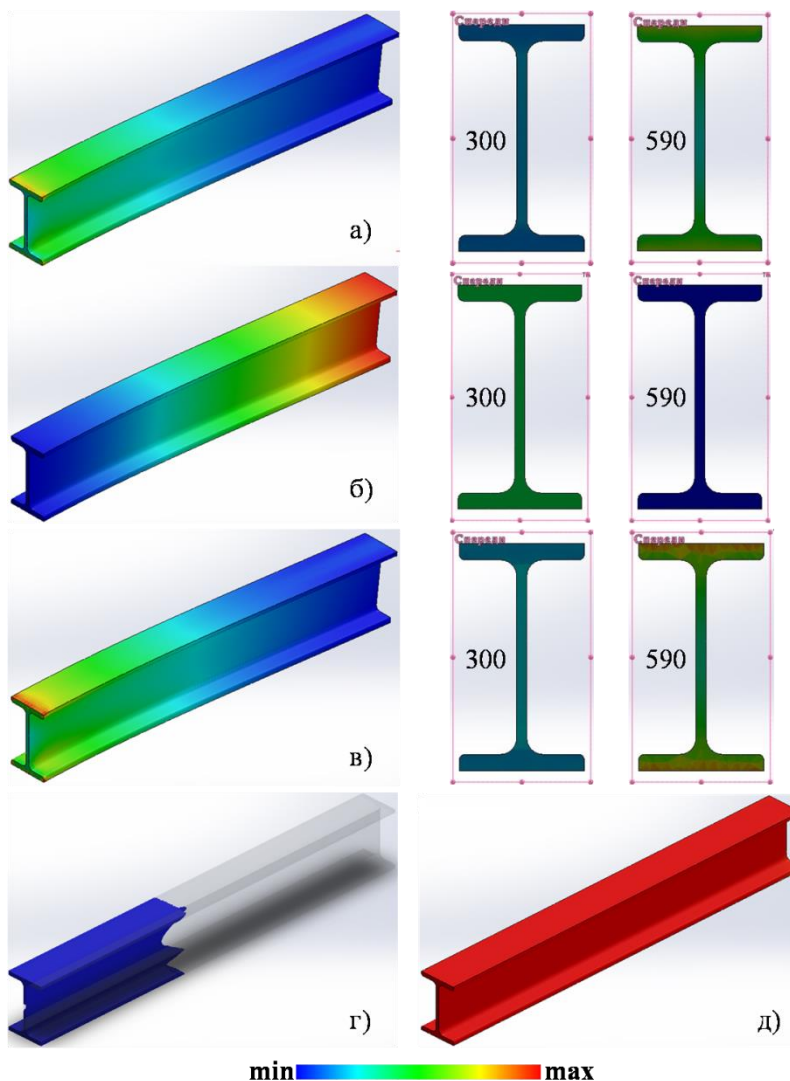


Рисунок 2 – Результаты компьютерного расчета: а – эпюра напряжения по фон Мизесу и сечения двутавровой балки на указанной длине; б – эпюра результирующего перемещения и сечения двутавровой балки на указанной длине; в – эпюра эквивалентной деформации и сечения двутавровой балки на указанной длине; г – эпюра наиболее нагруженных участков двутавровой балки (Design Insight); д – эпюра распределения запаса прочности по критерию максимального напряжения (по фон Мизесу).

Отклонение двутавровой балки от нормали составляет 0.12 мм на консольной части. Результирующее перемещение происходит на 2/3 длины двутавровой балки.

Распределение эквивалентной деформации материала двутавра аналогично напряжению по фон Мизесу. Стенка двутавра деформируется

меньше, чем фланцы. Наибольшая величина эквивалентной деформации материала балки составила $9.47032 \cdot 10^{-5}$.

Эпюра Design Insight показывает области модели, которые несут нагрузки наиболее эффективно. Более нагруженные области балки

Impact Factor:

ISRA (India) = 1.344	SIS (USA) = 0.912	ICV (Poland) = 6.630
ISI (Dubai, UAE) = 0.829	ПИИЦ (Russia) = 0.234	PIF (India) = 1.940
GIF (Australia) = 0.564	ESJI (KZ) = 1.042	IBI (India) = 4.260
JIF = 1.500	SJIF (Morocco) = 2.031	

обозначаются синим цветом. При заданной нагрузке этот объем составляет 41.12 %.

Коэффициент запаса прочности для балки принимается величиной 7.66. Эта величина соответствует несущим элементам конструкций долговременного использования.

Заключение

Статический анализ не дает полной оценки напряженного и деформированного состояния двутавровой балки. Путем загрузки результатов

исследования в другие расчетные модули программы SolidWorks («Частота», «Потеря устойчивости», «Усталость», «Нелинейное» и «Линейная динамика») можно выполнять комбинированный анализ резонансных частот и формы колебаний, линейных продольных нагрузок и форм колебаний, срока службы и повреждений от циклической нагрузки, линейных реакций на динамическую нагрузку двутавровой балки, который максимально будет приближен к реальным условиям эксплуатации конструкции.

References:

1. (2016) I-beam. Available: <https://en.wikipedia.org/wiki/I-beam> (Accessed: 10.11.2016).
2. (2016) Raschet dvutavra na progib i izgib. Available: <http://svoydomtoday.ru/building-onlayn-calculators/293-raschet-dvutavra-na-progib-i-izgib.html> (Accessed: 10.11.2016).
3. Holodnyak YuS, Perig AV, Matveev IA (2012) I-bar strength computation methodology perfection for teaching of engineering disciplines. Bulletin PNRPU. Mechanical engineering, materials science, № 4 (14). – pp. 77 – 90.
4. GOST 8239-89. Hot-rolled steel flange beams. Assortment.
5. GOST 380-2005. Common quality carbon steel. Grades.
6. (2016) Analiticheskie reshayushchie programmy. Available: http://help.solidworks.com/2014/RUSSIAN/SolidWorks/cworks/c_Analysis_Solvers.htm (Accessed: 10.11.2016).
7. (2016) Sozдание KE setki v SW Simulation. Available: <http://andrewabramov.ru/index.php/ru/blog-ru/item/44-sozдание-ke-setki-v-solidworks> (Accessed: 10.11.2016).
8. (2016) Factor of safety. Available: https://en.wikipedia.org/wiki/Factor_of_safety (Accessed: 10.11.2016).