

МИНИСТЕРСТВО СЕЛЬСКОГО ХОЗЯЙСТВА РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ
ДЕПАРТАМЕНТ НАУЧНО-ТЕХНОЛОГИЧЕСКОЙ ПОЛИТИКИ
И ОБРАЗОВАНИЯ



ФЕДЕРАЛЬНОЕ ГОСУДАРСТВЕННОЕ ОБРАЗОВАТЕЛЬНОЕ
УЧРЕЖДЕНИЕ ВЫСШЕГО ПРОФЕССИОНАЛЬНОГО ОБРАЗОВАНИЯ
«**ЧЕЛЯБИНСКАЯ ГОСУДАРСТВЕННАЯ
АГРОИНЖЕНЕРНАЯ АКАДЕМИЯ**»

Кафедра сопротивления материалов

Утверждаю.
Проректор по УР
А.А.Патрушев

**РАСЧЕТЫ НА ПРОЧНОСТЬ ПРИ РАСТЯЖЕНИИ
И СЖАТИИ**

**в программных продуктах
MathCAD, SCAD**

Методические указания

Челябинск
2009

Методические указания предназначены для студентов 2-го курса специальности **190206 «Сельскохозяйственные машины и оборудование»** направления **190200** – «Транспортные машины и транспортно-технологические комплексы», изучающих курс «Сопротивление материалов».

На примере программ **MathCAD, SCAD** реализуется идея использования уже на младших курсах на факультетах сельскохозяйственного машиностроения современных проектно-вычислительных комплексов, применяемых в инженерной практике для расчетов и проектирования строительных и машиностроительных конструкций.

Методические указания могут быть полезны студентам всех курсов специальности 190206 «Сельскохозяйственные машины и оборудование», аспирантам и инженерно-техническим работникам АПК.

Составитель

Жилкин В.А. - докт. техн. наук, профессор (ЧГАА)

Рецензенты

Сапожников С.Б. - докт. техн. наук, проф. (ЮУрГУ)

Рахимов Р.С. - докт. техн. наук, проф. (ЧГАА)

Печатается по решению редакционно-издательского совета ЧГАА

1. ОСНОВНЫЕ ОПРЕДЕЛЕНИЯ И ЗАВИСИМОСТИ ПРИ ОСЕВОМ РАСТЯЖЕНИИ (СЖАТИИ)

Центральным растяжением (или центральным сжатием) называется такой вид деформации бруса, при котором в его поперечных сечениях возникает только продольная сила N (растягивающая или сжимающая), а все остальные внутренние усилия равны нулю (рис.1). Растяжение (сжатие) называется центральным тогда, когда нормальная сила приложена в центре тяжести поперечного сечения бруса.

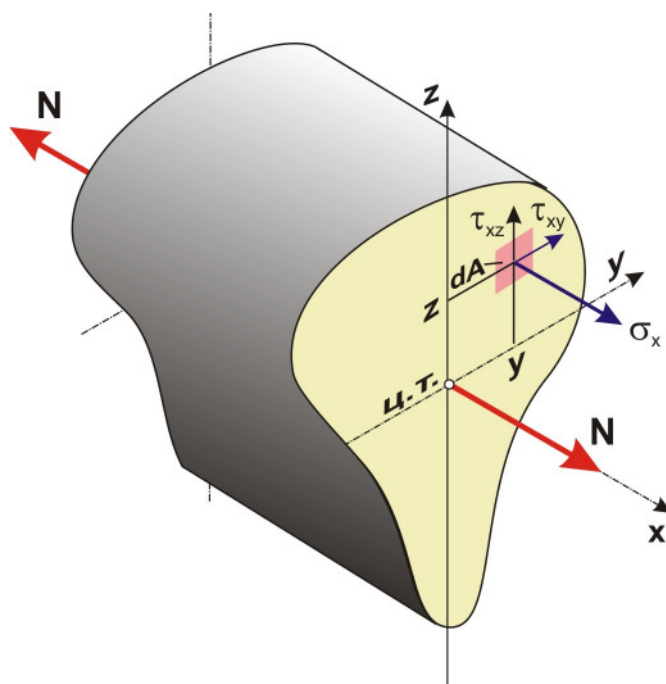


Рис.1

При центральном растяжении (сжатии) бруса зависимости между напряжениями и внутренними усилиями имеют вид

$$\left. \begin{aligned} N &= \int_A \sigma_x dA; \\ Q_y &= \int_A \tau_{xy} dA = 0; \\ Q_z &= \int_A \tau_{xz} dA = 0; \\ M_y &= \int_A \sigma_x z dA = 0; \\ M_z &= \int_A \sigma_x y dA = 0; \\ M_x &= \int_A (\tau_{xz} y - \tau_{xy} z) dA = 0. \end{aligned} \right\} \quad (1)$$

Растяжение и сжатие брусьев - самый распространенный и простой вид деформации. Система уравновешенных внешних нагрузок, вызывающих растяжение-сжатие, может состоять не только из двух, но и из произвольного числа сил, приложенных так, что их равнодействующая будет направлена вдоль оси бруса. При вертикальном расположении бруса его растяжение или сжатие произойдет и от собственного веса. В

этом случае брус будет загружен равномерно распределенной вдоль его оси нагрузкой интенсивностью

$$q = A\rho g, \quad (2)$$

где A - площадь поперечного сечения бруса, ρ - плотность материала бруса, g - ускорение свободного падения.

Сжатие отличается от растяжения формально только знаком силы N . Поэтому методы решения задач при растяжении и сжатии брусьев оказываются одними и теми же. Между растяжением и сжатием, однако, имеется существенное различие. Оно проявляется, в частности, в неодинаковом сопротивлении многих материалов разрушению при их растяжении и сжатии, а также в поведении тонких длинных стержней: при растягивающих усилиях они остаются прямыми вплоть до разрыва, сжатие же этих стержней, как правило, сопровождается изгибом. Поэтому сжатые стержни, кроме расчета на сжатие, должны рассчитываться еще и на **устойчивость** - сохранение первоначальной формы равновесия стержня.

2. НАПРЯЖЕНИЯ И ДЕФОРМАЦИИ В ПОПЕРЕЧНЫХ СЕЧЕНИЯХ БРУСА ПРИ ОСЕВОМ РАСТЯЖЕНИИ (СЖАТИИ)

Экспериментальные исследования деформированного состояния стержня постоянного сечения центрально растянутого двумя силами P позволяют сформулировать следующие **гипотезы**:

1. Сечения, плоские до деформирования бруса, остаются плоскими и после его деформирования, а так как они перемещаются поступательно в направлении оси бруса (оси x), то относительные деформации ϵ_x постоянны, что влечет за собой, в соответствии с законом Гука, постоянство напряжений σ_x .
2. Учитывая малость поперечных размеров бруса по сравнению с его длиной, предполагают, что и нормальные напряжения σ_y и σ_z в продольных сечениях бруса равны нулю; эту гипотезу иногда формулируют так: «при центральном растяжении или сжатии «продольные волокна бруса» не давят друг на друга».

На основании этих гипотез из уравнения (1) следует

$$\sigma_x = \frac{N}{A}; \quad (3)$$

$$\epsilon_x = \frac{\sigma_x}{E} = \frac{N}{EA}, \quad (4)$$

где E - модуль продольной упругости, A - площадь поперечного сечения бруса. Произведение EA называют жесткостью поперечного сечения бруса при растяжении (сжатии).

Итак, в поперечных сечениях бруса при его растяжении (сжатии) возникают только нормальные напряжения σ_x , равномерно распределенные по площади поперечного сечения и определяемые по формуле (3). В продольных сечениях бруса не возникает никаких отличных от нуля напряжений: ни нормальных, ни касательных.

Фактически распределение напряжений в сечениях бруса, примыкающих к месту приложения внешних сил, зависит от способа приложения нагрузки и может быть неравномерным. Экспериментальные и теоретические исследования показали, что это нарушение равномерности распределения напряжений носит местный характер. В сечениях бруса, отстоящих от места нагружения на расстоянии, примерно равном наибольшему из поперечных размеров бруса, распределение напряжений можно считать практически равномерным.

Рассмотренное положение является частным случаем принципа Сен-Венана: *напряженное состояние в сечениях, достаточно удаленных от мест приложения нагрузки, не зависит от детального характера приложения этой нагрузки.*

В местах резкого изменения формы и размеров поперечного сечения бруса возникают местные напряжения. Это явление называется концентрацией напряжений. О нем мы поговорим более подробно несколько позднее.

В тех случаях, когда нормальные напряжения в различных поперечных сечениях бруса неодинаковы, целесообразно показать закон их изменения по длине бруса в виде графика – *эпюры нормальных напряжений*.

В соответствии с определением относительной деформации

$$\epsilon_x = \frac{\Delta L}{L}, \quad (5)$$

где L - длина бруса, ΔL - приращение длины бруса, вызванное силой N (иногда эту величину называют абсолютной деформацией).

Зависимость (4) позволяет определить приращение длины бруса:

$$\Delta L = \frac{NL}{EA}. \quad (6)$$

При практических расчетах иногда удобно ввести понятие *жесткости* или *коэффициента жесткости* бруса (участка бруса длиной L):

$$D = \frac{EA}{L} = \frac{N}{\Delta L}.$$

Жесткость бруса численно равна силе, вызвавшей удлинение (или укорочение) бруса, равное единице длины 1 м или 1 см и т. д. При расчетах в единицах *СИ* коэффициент жесткости измеряют в $H/м$ (или $H/мм$).

С учетом введенных обозначений и зависимости (6) продольную силу в поперечных сечениях стержня можно записать в виде

$$N = D\Delta L,$$

т. е. сила равна произведению жесткости бруса на перемещение точки приложения силы.

Величину, обратную коэффициенту жесткости, называют *коэффициентом податливости*:

$$\beta = \frac{1}{D} = \frac{L}{EA} = \frac{\Delta L}{N}.$$

Коэффициент податливости численно равен удлинению (укорочению) бруса, вызванному силой, равной единице силы: 1 Н или 1 кН и т. п.

Из экспериментов следует, в частности, что при центральном растяжении или сжатии отношения поперечных деформаций к продольным есть величины постоянные для данного материала. Взятые по абсолютной величине, они называются **коэффициентами поперечной деформации**. По результатам эксперимента можно определить два коэффициента поперечной деформации:

$$\mu_{xy} = \left| \frac{\epsilon_y}{\epsilon_x} \right|; \quad \mu_{xz} = \left| \frac{\epsilon_z}{\epsilon_x} \right|, \quad (7)$$