



FE-Modellierung von Holzschraubenverbindungen in Vollholz und Furnierschichtholz unter axialer Beanspruchung

Masterarbeit

von

Christian Bertram

angefertigt am Karlsruher Institut für Technologie (KIT) Versuchsanstalt für Stahl, Holz und Steine Holzbau und Baukonstruktionen Institutsleiter: Prof. Dr.-Ing. H.J. Blaß Betreuung: Dipl.-Ing. Y. Steige, PD Dr.-Ing. M. Frese

Oktober 2017



KIT Holzbau und Baukonstruktionen Versuchsanstalt für Stahl, Holz und Steine Leitung Univ.-Prof. Dr.-Ing. Hans Joachim Blaß

Karlsruhe, den 10.04.2017 (MA 018) Ste/Fr

MASTERARBEIT

aus dem Bereich Ingenieurholzbau für Herrn Christian Bertram

FE-Modellierung von Holzschraubenverbindungen in Vollholz und Furnierschichtholz unter axialer und lateraler Beanspruchung

Mit dem Unternehmen Würth bearbeitet das KIT gegenwärtig ein Forschungsvorhaben, das die Entwicklung einer für Laubholz mit höherer Rohdichte geeigneten selbstbohrenden Schraube zum Ziel hat. Herr Bertram hat sich entschieden, seine Masterarbeit in Abstimmung mit den Arbeitsschwerpunkten des "Arbeitspaketes 4 Simulierung" des beschriebenen Forschungsvorhabens anzufertigen (s. Anlage). Aus dieser Abstimmung ergibt sich für die Zeit der Bearbeitung seiner Masterarbeit u. U. ein dynamisches und veränderliches Aufgabenfeld, das wie folgt umrissen werden kann:

- Studium und Analyse des Forschungsantrags bzw. der –idee sowie sachbezogene Recherchen und Studium der einschlägigen Literatur
- Einarbeitung in die laboreigenen Versuchseinrichtungen und in die entsprechende Bediensoftware sowie eigenständiges Arbeiten mit den Versuchseinrichtungen
- Einarbeitung in das Finite-Elemente-Programm ANSYS und dessen Prozessoren; zweckmäßige Modellierung, Berechnung und Analyse von Holzschraubenverbindungen in Vollholz (Fichte und Buche) und Buchen-Furnierschichtholz im Zusammenhang mit der axialen und lateralen Tragfähigkeit sowie Steifigkeit
- Validierung durch eigenständig durchgeführte experimentelle Belastungsversuche und bestehende Versuchsdaten in axialer und lateraler Richtung
- Bereicherung des im Forschungsantrag vorgesehenen Versuchsprogramms bzw. der vorgesehenen Versuchsdurchführung mit eigenen Ideen und Vorschlägen
- Abschließende Beschreibung der Untersuchungen, Ergebnisse und Schlussfolgerungen in deutscher Sprache unter Verwendung geeigneter Darstellungen (Diagramme, Zeichnungen usw.) und Fotografien
- Präsentation der Arbeit in einem Abschlussvortrag

Der Masterarbeit sind 30 LP zugeordnet. Die Bearbeitungsdauer beträgt sechs Monate. Weitere Festlegungen enthält § 11 der Studien- und Prüfungsordnung des KIT für den Masterstudiengang Bauingenieurwesen in der jetzt gültigen Fassung.

Ausgabe:

Abgabe:

10.04.2017

10.10.2017 (zuzügl. Feiertage)

Abgegeben am:

PD Dr.-Ing. M. Frese

Kurzfassung

Die vorliegende Arbeit beschäftigt sich vorwiegend mit der axialen Steifigkeit von selbstbohrenden Gewindeschrauben. Hierzu wurde ein numerisches Modell entwickelt, mit welchem sich derartige Verbindungen für nahezu beliebige Geometrien und Einbindetiefen der Schrauben untersuchen lassen.

Das Modell liefert ein vertieftes Verständnis der Spannungszustände sowohl im Holz als auch in der Schraube. Da ein Abgleich der Ergebnisse bestehender Versuche nur eine geringe Übereinstimmung mit den Simulationen ergab, wurden weitere Versuche geplant und durchgeführt. Neben klassischen Ausziehversuchen wurden auch Verbindungen geprüft, bei denen die Schrauben zuvor eingeklebt wurden. Insbesondere für Hölzer aus Buchenschnittholz und Buchenfurnierschichtholz war eine gute Übereinstimmung der Ergebnisse aus Versuchen und Simulationen zu erkennen. Dabei wiesen die eingeklebten Schrauben durchweg die höchste axiale Steifigkeit auf.

Abstract

The present work mainly deals with the stiffness of joints with self-tapping screws. Therefore, a numerical model has been developed which can investigate such joints for various geometries and penetration depths of the screw.

The model enables a deep understanding of the stress conditions in timber as well as the screw. Since existing results of given withdrawal tests did not confirm the simulation results, further tests have been evolved and performed. Apart from classic withdrawal tests, tests with screws glued into predrilled timber specimens were carried out. Especially the withdrawal tests with beech lumber and laminated veneer lumber made from beech, showed the best match with the simulation results. The glued screws led in all test series to the highest values of axial stiffness.

Inhaltsverzeichnis

1	Einleitung			
2	Gru	ndlager	1	3
	2.1	Der W	Verkstoff Holz	3
	2.2	Verbu	ndverhalten Schraube-Holz	5
	2.3	Auszie	ehtragfähigkeit einer Holzschraubenverbindung	7
	2.4	Axiale	Steifigkeit einer Holzschraubenverbindung	8
3	Entv	vicklun	g eines FE-Modells	11
	3.1	Model	lierung mit ANSYS Mechanical APDL	11
		3.1.1	Geometrie	11
		3.1.2	Materialmodelle	16
		3.1.3	Vernetzung	19
		3.1.4	Kontakt	21
		3.1.5	Lagerbedingungen	23
		3.1.6	Lasteinleitung	23
		3.1.7	Lösungseinstellungen	24
		3.1.8	Postprocessing	25
3.2 Validierung mit ANSYS Workbench				
		3.2.1	Geometrie	26
		3.2.2	Vernetzung	27
		3.2.3	Kontakt	28
		3.2.4	Analyseeinstellungen	28
		3.2.5	Randbedingungen und Lasteinleitung	29
		3.2.6	Ergebnis und Diskussion	29
3.3 Ergebnisse		Ergebi	nisse	29
		3.3.1	Axiale Steifigkeit	30
		3.3.2	Verformungen von Schraube und Holzmatrix	31
		3.3.3	Spannungen der Schraube	33
		3.3.4	Spannungen im Holz	34
		3.3.5	Variation der Einbindetiefe	38

4	Aus	wertun	g bestehender Versuche	43					
	4.1	Versue	che zum Einfluss des Kraft-Faserwinkels	43					
		4.1.1	Probekörpergeometrie	43					
		4.1.2	Schraubentyp	44					
		4.1.3	Versuchsdurchführung	44					
		4.1.4	Ergebnisse	45					
	4.2 Versuche zum Einfluss der Einbindelänge								
		4.2.1	Schraubentyp	46					
		4.2.2	Ergebnisse	46					
	4.3	Abglei	ich des FE-Modells mit den Versuchsergebnissen	47					
	4.4	Diskus	ssion der Ergebnisse	48					
5	Μο	المالم	ngsvarianten	51					
3	5.1	Model	lierung von Rissen	51					
	5.1	Model	lierung mit Element Birth and Death	54					
	0.2	5.2.1	Berücksichtigung der Ouerzugfestigkeit	55					
		5.2.1	Berücksichtigung der Schubfestigkeit	56					
	5.3	Model	lieren einer weichen Schicht	57					
6	Hin	weise z	um Modell	59					
	6.1	1 Schwierigkeiten der Geometrieerzeugung							
	6.2	Schwie	hwierigkeiten der Berechnung						
7	Dur	chgefül	hrte Versuche	63					
	7.1	Geom	Geometrie der Probekörper						
	7.2	2 Bestimmung der E-Moduln							
		7.2.1	Versuchsaufbau	67					
		7.2.2	Versuchsdurchführung	68					
		7.2.3	Ergebnisse	68					
	7.3	Auszie	ehversuche	70					
		7.3.1	Schrauben	70					
		7.3.2	Untersuchung des Messpunktes	71					
		7.3.3	Serien Kt-m und Kt-u	73					
		7.3.4	Vergleichsserien V-F, V-Bu und V-Ba	77					
		7.3.5	Geklebte Serien K-F, K-Bu und K-Ba	79					
		7.3.6	Serien FG-Bu, FG-Ba und FG-K	82					
	7.4	Abgle	ich mit FE-Modell	83					
		7.4.1	Serien V-F und K-F	83					
		7.4.2	Serien V-Bu und K-Bu	85					
		7.4.3	Serien V-Ba und K-Ba	87					
		1.1.0		01					

	7.5	7.4.4 Diskus	Serie FG-Ba	90 91
8	Zusa	ammen	fassung und Fazit	93
9	Ausl	olick		95
Lit	teratı	ırverzei	ichnis	97
Α	Anh	ang		99
	A.1	E-Mod	luln	100
		A.1.1	Fichtenschnittholz	100
		A.1.2	Buchenschnittholz	102
	A.2	Auszie	hversuche	105
		A.2.1	Serie V-F	105
		A.2.2	Serie V-Bu	106
		A.2.3	Serie V-Ba	107
		A.2.4	Serie K-F	108
		A.2.5	Serie K-Bu	109
		A.2.6	Serie K-Ba	110
		A.2.7	Serie FG-Bu	111
		A.2.8	Serie FG-Ba	112
		A.2.9	Serie FG-K	113
	A.3	APDL	Code	113

Erklärung

1 Einleitung

Der Einsatz von Buchenholz im konstruktiven Holzbau gewinnt immer mehr an Bedeutung. Im Vergleich zu Nadelholz weisen hieraus hergestellte Bauprodukte wie Buchenbrettschichtholz und Buchenfurnierschichtholz deutlich höhere Festigkeits- und Steifigkeitseigenschaften auf. Um diese verbesserten Eigenschaften in einem Tragwerk nutzen zu können, kommt den Verbindungen eine hohe Bedeutung zu, da nun vergleichsweise hohe Kräfte übertragen werden müssen.

In Nadelholz sind derzeit selbstbohrende Vollgewindeschrauben Stand der Technik. Damit lassen sich effiziente und hoch tragfähige Verbindungen realisieren. In Laubholz ist die Wirtschaftlichkeit solcher Verbindungen bislang deutlich geringer, da für das Einbringen der Schrauben die Hölzer vorgebohrt werden müssen.

Um diesem Umstand Rechnung zu tragen, führt das KIT derzeit in Kooperation mit einem Schraubenhersteller ein Forschungsvorhaben zur Entwicklung einer selbstbohrenden Schraube für Buchenholz durch. Parallel dazu beschäftigt sich ein weiteres Forschungsvorhaben des KIT mit der axialen Steifigkeit von Holzschraubenverbindungen.

Ziel der vorliegenden Arbeit ist die Entwicklung eines numerischen Modells auf Basis der Finite-Elemente Methode, welches die Interaktion zwischen Schraube und umgebendem Holz abbildet.

Dieses Modell soll einen Beitrag zu beiden Forschungsvorhaben liefern. Es ermöglicht ein vertieftes Verständnis der mechanischen Zusammenhänge von Holzschraubenverbindungen. Damit lassen sich Aussagen zu optimalen Randabständen, Einbindetiefen und Ähnlichem treffen. Idealerweise könnten hierdurch in Zukunft kostenintensive praktische Versuche vermieden oder zumindest deren Anzahl verringert werden.

Für einen möglichst vielfältigen Einsatz des Modells wird die Geometrie parametrisiert. Parameter sind hier für die Schraube der Nenn- und Kerndurchmesser, die Gewindesteigung sowie die Flankenwinkel. Weiterhin können die Randabstände der Schraube mithilfe der Abmessungen des umgebenden Holzes variiert werden.

Aufgrund des begrenzten zeitlichen Rahmens dieser Arbeit, wird der Schwerpunkt auf die axiale Beanspruchung gelegt. Bei der Entwicklung des Modells wird dabei großer Wert auf universelle Anwendbarkeit gelegt, sodass eine Adaptierung auf andere Gebiete wie z.B. eine laterale Beanspruchung mit wenig Aufwand realisiert werden kann. Zur Validierung werden zunächst vorhandene Versuchsdaten ausgewertet. Anschließend werden weitere, speziell auf das Modell abgestimmte Versuche, entwickelt und durchgeführt.

2 Grundlagen

2.1 Der Werkstoff Holz

Zur Erlangung aussagekräftiger Ergebnisse bei einer FE-Berechnung spielt die Verwendung geeigneter Materialmodelle eine entscheidende Rolle. Bevor diese in einem späteren Kapitel vorgestellt werden, sollen an dieser Stelle die Grundlagen zum Material Holz erläutert werden.

Zur Betrachtung der Materialeigenschaften von Holz ist das Wissen über dessen Anatomie erforderlich. Dabei können verschiedene Betrachtungsebenen unterschieden werden [8]. Diese reichen von der Ebene des Bauholzes bis zur mikroskopischen Ebene. Wird Bauholz betrachtet, so sind die Holzeigenschaften beispielsweise stark von Holzmerkmalen wie Ästen und Faserabweichungen abhängig. Im mikroskopischen Bereich wird hingegen die Zellebene betrachtet. Für die Modellierung soll von fehlerfreiem Holz ausgegangen werden. Hier wird von der makroskopischen Ebene gesprochen.



Abbildung 2.1: Betrachtungsebenen bei Holz [8]

Holz ist ein anisotroper Werkstoff, d.h. die Eigenschaften sind richtungsabhängig. Vereinfachend können auf makroskopischer Ebene drei Richtungen festgelegt werden. Es wird unterschieden in longitudinaler-, tangentialer- und radialer Richtung (Vgl. Abb. 2.2). Dabei entspricht die longitudinale Richtung dem Verlauf der Fasern und die radiale Richtung verläuft senkrecht zu den Jahrringen. Die tangentiale Orientierung steht senkrecht auf der Ebene, welche durch die longitudinale und radiale Richtung gebildet wird. Sie "tangiert" die Jahrringe.

Aufgrund dieser drei senkrecht aufeinander stehenden Achsen wird Holz auch als "rhombisch anisotrop" bezeichnet [21].



Abbildung 2.2: Achsen im Holz

Im Bauwesen werden die tangentiale und radiale Richtung meist vereinfachend zu einer Richtung zusammengefasst. Damit verbleiben die beiden Richtungen parallel und quer zur Faser. Unter dieser Voraussetzung beschreibt Abbildung 2.3 qualitativ das Spannungs-Dehnungsverhalten von Holz. Dabei repräsentiert die fett gedruckte Linie das Zug- und Druckverhalten parallel zur Faser. Es ist zu erkennen, dass dieses Verhalten nicht symmetrisch verläuft. Während im linearen Bereich sowohl der Zug- als auch der Druckbereich durch den gleichen Elastizitätsmodul beschrieben werden kann, verhalten sich die plastischen Bereiche sehr verschieden. Im Zugbereich verhält sich Holz bei Belastung parallel zur Faser ausgeprägt linear und erreicht anschließend nach einem kurzen nichtlinearen Bereich die Zugfestigkeit $f_{t,0}$ und versagt spröde. Im Druckbereich ist hingegen ein stark nichtlineares Verhalten zu beobachten und das Erreichen der Druckfestigkeit $f_{c,0}$ führt noch nicht zum Versagen. Der Spannungsabfall nach Erreichen der Druckfestigkeit ist durch lokales Ausknicken der Holzfasern zu erklären.



Abbildung 2.3: Spannungsdehnugslinie für fehlerfreies Holz

Die gestrichelte Linie beschreibt das Verhalten quer zur Faser. Im Druckbereich ist hier schon für kleine Dehnungen nichtlineares Verhalten zu beobachten. Im Gegensatz zur parallelen Richtung ist keine eindeutige Druckfestigkeit erkennbar. Vielmehr steigt die Festigkeit kontinuierlich leicht an, da es hier zu keinem Ausknicken der Fasern kommen kann. Zur Festlegung der Druckfestigkeit $f_{c,90}$ quer zur Faser wird daher ein Kriterium über eine maximale Verformung verwendet.

Zug quer zur Faser verläuft fast bis zum Bruch linear. Das Versagen ist entsprechend sehr spröde. Aus dem Diagramm geht weiterhin hervor, dass die Zugfestigkeit quer zur Faser $f_{t,90}$, die so genannte Querzugfestigkeit, im Vergleich mit der parallelen Richtung sehr gering ausfällt. Aus diesem Grund sollten in Holzkonstruktionen Querzugspannungen möglichst vermieden werden. Ist dies nicht möglich, so sind geeignete Verstärkungen anzuordnen.

2.2 Verbundverhalten Schraube-Holz

Eine Literaturrecherche zum Thema Verbund zwischen Schraube und Holz zeigte, dass der Verbund bislang nur wenig im Detail erforscht wurde. Bisherige Untersuchungen beschränken sich in der Regel auf die Ermittlung von Ausziehwiderständen. Eine Betrachtung des Verbundverhaltens auf der Ebene einzelner Gewindesteigungen wird dabei vernachlässigt. Eine Ausnahme hierzu bildet die Dissertation von Mazen Ayoubi [4], welche sich mit dem Verbundverhalten von Vollgewindeschrauben beim Einsatz als Bewehrung in Brettschichtholzbauteilen beschäftigt. Daher stützen sich die folgenden Ausführungen in weiten Teilen auf diese Arbeit. Ayoubi unterteilt den Verbund in die drei Mechanismen Haft- Scher- und Reibverbund, welche zum Teil parallel auftreten. Dabei kommt dem Haftverbund eine eher geringe Bedeutung zu. Dieser ist nur bei geringer Belastung aktiv. Unter Scherverbund wird der Widerstand gegen Abscheren des zwischen den einzelnen Gewindesteigungen liegenden Holzes von der restlichen Holzmatrix verstanden. Der Reibverbund hingegen beschreibt den Widerstand gegen Gleiten zwischen den Holz- und Stahloberflächen. Das im Vergleich zu Schrauben mit metrischem Gewinde erhöhte Verhältnis von Nenndurchmesser zu Kerndurchmesser bei Vollgewindeschrauben bewirkt eine Erhöhung des Reibverbundes. Nach dem vollständigen Abscheren des Holzes zwischen den Gewindesteigungen, wirkt auch in der Mantelfläche, die vom Nenndurchmesser begrenzt wird, ein Reibverbund.

Bereits während des Einschraubvorgangs kommt es zu Zerstörungen der Holzstruktur im Bereich der Schraube. Durch die Wirkung der Gewindeflanken kommt es sowohl beim Eindrehen quer zur Faser als beim Eindrehen längs der Faser zu ersten Rissen, welche sich ausgehend von der Flankenspitze im Holz ausbreiten. Die Risse vergrößern sich bei zunehmender Krafteinleitung in das Holz durch die Schraube. Dabei wird das Holz auf der einen Seite der Gewindeflanken auf Druck belastet, während auf der lastabgewandten Seite Hohlräume entstehen. Die Entwicklung der Verbundrisse ist in Abbildung 2.4 für die beiden Kraftfaserwinkel 0° und 90° dargestellt. Auch bei faserparallel eingedrehten Schrauben treten zunächst Risse quer zur Schraubenachse auf, welche allerdings bei fortschreitender Last die Richtung wechseln und sich in Faserrichtung fortpflanzen.



Abbildung 2.4: Rissentwicklung [4]

2.3 Ausziehtragfähigkeit einer Holzschraubenverbindung

Zur Bestimmung der Tragfähigkeit einer Holzschraubenverbindung wird die Ausziehtragfähigkeit im Eurocode 5 [12] nach folgender Gleichung berechnet:

$$F_{ax,\alpha,Rk} = \frac{n_{ef} f_{ax,k} d l_{ef} k_d}{1, 2\cos^2 \alpha + \sin^2 \alpha}$$
(2.1)

 mit

$$k_d = \min \begin{cases} \frac{d}{8} \\ 1 \\ f_{ax,k} = 0,52 \ d^{-0.5} \ l_{ef}^{-0.1} \ \rho^{0.8} \end{cases}$$

charakteristischer Wert der Ausziehfestigkeit rechtwinklig zur Faserrichtung in $\rm N/mm^2$

n_{ef}	wirksame Anzahl von Schrauben
l_{ef}	Eindringtiefe des Gewindeteils in mm
$ ho_k$	charakteristischer Wert der Rohdichte in $\rm kg/m^3$
α	Winkel zwischen Schraubenachse und Faserrichtung

Nichtsdestotrotz werden Verbindungen mit selbstbohrenden Holzschrauben derzeit in der Regel nach allgemeiner bauaufsichtlicher Zulassung (abZ) oder nach europäischer technischer Zulassung (ETA) bemessen.

Anhand von Gleichung 2.1 lässt sich die Abhängigkeit der Auszichtragfähigkeit vom Kraftfaserwinkel erkennen. Das Verhältnis von $F_{ax,90}/F_{ax,0}$ wird zu 1,2 angenommen. Obwohl zahlreiche Versuche von Blaß et al. [6] keinen eindeutigen Einfluss des Winkels zwischen Schraubenachse und Faserrichtung erkennen ließen, führte die Einführung dieses Faktors zur besten Korrelation zwischen Versuchsergebnissen und Berechnungen.

2.4 Axiale Steifigkeit einer Holzschraubenverbindung

Die axiale Steifigkeit einer im Holz eingedrehten Schraube beschreibt den Widerstand der Schraube gegen Verschiebung in axialer Richtung bei Belastung in ebendieser Richtung. Sie wird durch den Verschiebungsmodul K_{ser} beschrieben.

Im Gegensatz zur Ausziehtragfähigkeit F_{max} , welche für den Zustand der Tragfähigkeit maßgebend ist, gibt es bis heute nur wenige Modelle zur Bestimmung von K_{ser} . Im Eurocode 5 wird beispielsweise keine Berechnungsformel angegeben.

Blaß et al. [6] leiteten aus Versuchen folgende Beziehung ab:

$$K_{ser} = 243 \cdot (\rho \cdot d)^{0,2} \cdot l_{ef}^{0,4} \quad [N/mm]$$
(2.2)

 mit

d	Schraubendurchmesser in mm
l_{ef}	Länge des im Holz eingedrehten Gewindebereiches
$ ho_k$	Rohdichte des Holzes in kg/m^3

Für die Praxis finden sich entsprechende Formeln in den technischen Zulassungen. So z.B. in der ETA 11/0190 [9] für selbstbohrende Schrauben der Firma Würth. Darin ist folgende

Gleichung zur Bestimmung von K_{ser} angegeben:

$$K_{ser} = 780 \cdot d^{0,2} \cdot l_{ef}^{0,4} \quad [\text{N/mm}]$$
(2.3)

Als weiteres Beispiel sei die ETA-12/0063 [24] für Schrauben der Firma SFS intec AG genannt. Hier gilt:

$$K_{ser} = 25 \cdot l_{ef} \cdot d \quad [\text{N/mm}] \tag{2.4}$$

Der Vergleich von Gleichung 2.2 bis 2.4 am Beispiel einer 8 mm Schraube (Vgl. Abb. 2.5) zeigt unter Annahme einer Rohdichte von 350 kg/m^3 eine annähernde Übereinstimmung zwischen der von Blaß formulierten Gleichung und derjenigen aus der ETA-11/0190. Im Gegensatz dazu führt Gleichung 2.4 zu rechnerisch wesentlich höheren Steifigkeiten bei großen Einbindelängen.

Es zeigt sich, dass die axiale Steifigkeit derzeit nicht einheitlich in der Bemessung geregelt ist. Die verschiedenen rechnerischen Steifigkeiten lassen sich nicht auf die Unterschiede der einzelnen Schrauben zurückführen. Um hier Verbesserungen zu erzielen, muss die axiale Steifigkeit von Holzschraubenverbindungen weiter erforscht werden.



Abbildung 2.5: Vergleich der berechneten axialen Steifigkeiten für $d=8\,{\rm mm}$ und $\rho=350\,{\rm kg/m^3}$

Realistische Steifigkeitswerte lassen sich aus Versuchen ableiten. Dabei erfolgt die Ermitt-

lung von K_{ser} durch Auswertung von Ausziehversuchen wie in [22] in Anlehnung an DIN EN 26891 [11]:

$$K_{ser,ax,i} = \frac{F_{04} - F_{01}}{\nu_{i,04} - \nu_{i,01}} \tag{2.5}$$

Hierbei beschreiben F_{04} bzw. F_{01} die Last bei 40 bzw. 10% der Höchstlast und $\nu_{i,04}$ bzw. $\nu_{i,01}$ die dazu korrespondierenden Verschiebungen.

3 Entwicklung eines FE-Modells

3.1 Modellierung mit ANSYS Mechanical APDL

Zur Modellierung und Berechnung wird die kommerzielle Finite-Elemente Software AN-SYS Mechanical APDL in der Version 18 verwendet. Für die Eingabe können zwei verschiedene miteinander kompatible Ansätze verfolgt werden. Neben der Benutzung der grafischen Oberfläche (Graphical User Interface, GUI) lassen sich sämtliche Eingaben auch als Kurzbefehle realisieren. Tatsächlich werden durch die Benutzung der GUI im Hintergrund die entsprechenden Befehle ausgeführt. Damit ist es auch möglich beide Methoden zur Eingabe zu verwenden. Für Anfänger erweist sich zunächst die grafische Oberfläche als komfortabler. Sie führt den Anwender strukturiert durch den Analyseprozess. Angefangen bei der Eingabe der Materialdaten, über die Modellierung des Modells bis zur Berechnung und anschließenden Auswertung mithilfe der Post-Prozessoren. Diese Vorgehensweise mag für einfache Modelle mit konstanten Parametern hinreichend sein. Die Bedienung durch Nutzung der Kommandos erscheint hingegen zunächst deutlich aufwendiger. Allerdings ergeben sich daraus zahlreiche gewichtige Vorteile. Der für diese Arbeit entscheidende Vorteil liegt in der Möglichkeit das Modell parametrisch aufzubauen. D.h. statt für die Modellabmessungen feste Werte vorzugeben, werden diese durch Parameter ersetzt. Sie können dann vor jeder Berechnung in gewissen Grenzen frei variiert werden. Im vorliegenden Fall lassen sich so z.B. in sehr kurzer Zeit Geometrien für verschiedene Schraubendurchmesser, -längen oder -flankenwinkel erstellen. Darüber hinaus sind jederzeit gezielte Änderungen möglich, ohne zahlreiche Menüs der GUI aufzurufen.

3.1.1 Geometrie

Eine FE-Berechnung kann grundsätzlich nur an so genannten Elementen durchgeführt werden. Das zu untersuchende Gebiet, hier die Geometrie der Schraube und der umgebenden Holzmatrix, muss entsprechend diskretisiert, d.h. in Elemente zerlegt werden. Dieser Vorgang wird als Vernetzen bezeichnet. Bei vielen aktuellen FE-Programmen ist es möglich Geometriedaten aus externen CAD-Programmen zu importieren und anschließend zu vernetzen. Zu diesem Zweck wurden entsprechende Daten eines Schraubenherstellers zur Verfügung gestellt.



Abbildung 3.1: 3D Model einer 8 mm Vollgewindeschraube

Mechanical APDL stellt Schnittstellen zum Import von einigen gängigen 3D-Dateiformaten bereit. Darunter sind sowohl das herstellerunabhängige IGES-Format als auch einige herstellerspezifische Formate. Beim Versuch die vorhandenen Daten zu importieren wird in ANSYS allerdings eine Geometrie erstellt, welche bestenfalls aus Flächen besteht. Die Umwandlung der Flächen in Volumen erscheint angesichts der komplexen Geometrie zu aufwendig. Auch die Verwendung alternativer Dateiformate wie zum Beispiel dem Arcis-Format brachte keinen Erfolg.

Vorausgesetzt der Import würde funktionieren, gäbe es allerdings einen weiteren wichtigen Aspekt zu bedenken. Sowohl die Erstellung der Geometrie über die grafische Benutzeroberfläche als auch der Import bestehender CAD-Daten führt den Nachteil mit sich, dass sich die Geometrie, insbesondere in Bezug auf die Schraube, nicht nachträglich verändern lässt. Sollen also zu einem späteren Zeitpunkt Parameterstudien mit Veränderungen der Geometrie durchgeführt werden, so ist es erforderlich für jeden neuen Parameter ein neues Modell zu importieren oder über die GUI zu erstellen.

Aus diesen Gründen wird die Geometrie allein mit den Möglichkeiten der Modellierung in *Mechanical APDL* programmiert. Zur Geometrieerzeugung können in *APDL* zwei verschiedene Ansätze verfolgt werden. So ist es möglich das Modell direkt über die Erzeugung von Knoten und Elementen zu erstellen. Diese Vorgehensweise eignet sich besonders für sehr kleine Modelle mit einer geringen Anzahl von Knoten und Elementen. Bei großen Modellen und komplexen Geometrien empfiehlt sich eine zweite Vorgehensweise, welche auch im vorliegenden Fall angewandt wird. Hierbei wird zunächst, ähnlich der Anwendung eines CAD-Programms, die gewünschte Geometrie erstellt. In einem weiteren Schritt kann dann die Vernetzung weitgehend automatisiert erfolgen. Für diese zweite Methode stehen so genannte Keypoints, Lines, Areas und Volumes zur Verfügung. Hierbei sei angemerkt, dass z.B. ein Volumen immer auch aus Keypoints, Lines und Areas besteht. Durch Anwendung von booleschen Operatoren, wie beispielsweise Subtraktion zweier Volumen, lassen sich beliebige Geometrien erstellen. Im Folgenden wird die Erstellung der Geometrie näher erläutert.

Schraube

Zur Modellierung der Schraube wird zunächst eine Spirale erstellt, dessen Durchmesser dem Kerndurchmesser der Schraube entspricht. Anschließend wird senkrecht zur Linie der Spirale der Querschnitt des Gewindes mit den entsprechenden Flankenwinkeln und der Höhe als Fläche erzeugt (Vgl. Abb. 3.2 links). Diese Fläche wird dann entlang der Spirale zu einem Volumen extrudiert.



Abbildung 3.2: links: Spirale mit Gewindequerschnitt, rechts: extrudiertes Gewinde

Bei der späteren Anwendung der booleschen Operatoren, z.B. zum Erzeugen des Negativs der Schraube für das Holzgewinde, ergaben sich zahlreiche Probleme (Vgl. Abschnitt 6.1). Es stellte sich heraus, dass diese nicht auftreten, wenn zunächst nur ein Gewindegang erstellt wird. Das Gewinde entsteht dann durch in der Höhe versetzte Kopien. Für den Kern wird anschließend ein Zylinder erstellt.

Damit bei der späteren Vernetzung die einzelnen Teile der Schraube kraftschlüssig miteinander verbunden werden, werden alle Teilvolumen mit dem Befehl *vadd* zu einem Volumen verbunden. Die Geometrie von Schraubenspitze und -kopf wird vernachlässigt.

Holzmatrix

Für die umgebende Holzmatrix wird zunächst im Bereich der Schraube ein Zylinder erzeugt. Von diesem wird anschließend das Volumen der Schraube subtrahiert. Dadurch entsteht im Zylinder das Negativ der Schraube, also das Gewinde im Holz. Für die umliegende Holzmatrix wird ein Quader, bestehend aus 8 Teilquadern, erzeugt. Damit entstehen in den Schwerpunktslinien der Außenflächen des Holzblockes Linien, welche bei der Vernetzung als Ausgangspunkt gewählt werden. Dadurch wird sichergestellt, dass in den Flächenschwerpunkten Knoten erstellt werden. Diese Knoten werden später zur Wegmessung verwendet.



Abbildung 3.3: Erzeugte Volumen

Der Zylinder mit dem Holzgewinde wird in einen Block eingebettet und über den Befehl *vglue* mit diesem Verbunden. Mit *vglue* werden die Volumen ähnlich wie bei *vadd* miteinander verbunden, allerdings bleiben die einzelnen Volumen weiterhin als solche vorhanden. Damit wird gewährleistet, dass bei der Vernetzung keine doppelten Knoten an den Schnittflächen benachbarter Körper erstellt werden und die Volumen somit kraftschlüssig miteinander verbunden sind. Durch den Erhalt der Ausgangsvolumen ist es nunmehr möglich, unterschiedliche Parameter der Vernetzung für die einzelnen Volumen zu wählen. Dadurch können im Bereich des Holzgewindes kleinere Elemente als im restlichen Block verwendet werden.

Parametrisierung

Durch die Erstellung der Geometrie unter Verwendung von *APDL*-Befehlen, lässt sich selbige auf einfache Weise parametrisieren. Im Modell für die axiale Beanspruchung sind die in Tabelle 3.1 angegebenen Parameter in gewissen Grenzen frei wählbar. Da das Modell zunächst für Abmessungen des Holzblocks von 160x110x113 mm erstellt wurde, kommt es zum Teil zu Problemen bei großen Änderungen der Parameter. Beispielsweise scheitert die automatische Vernetzung, wenn eine Höhe von 600 mm gewählt wird. Hier muss fallweise eine manuelle Anpassung der Geometrie erfolgen. In Fällen, bei denen die automatische Vernetzung scheitert, kann beispielsweise das Zerlegen einzelner Volumen in kleinere Teilvolumen Abhilfe schaffen.

Parameter:	Beschreibung			
bblock, tblock, hblock	Länge, Breite und Höhe des Holzblocks			
slaenge	Gesamtlänge der Schraube			
р	Gewindesteigung			
sunten	y-Koordinate der "Schraubenspitze"			
daussen	Nenndurchmesser			
dkern	Kerndurchmesser			
fawinkel	Faserwinkel: Drehung des Elementkoordinatensystems um die z-Achse			
meshscrew	Elementgröße der Schraube und des Holzgewindes			
meshtimber	Elementgröße der restlichen Holzmatrix			
rzyl1	Radius zur Begrenzung des feineren Netzes des Holzgewindes			
fwinkel1, fwinkel2	Winkel zur Beschreibung der Flankengeometrie			
ykopf	Verschiebung des Schraubenkopfes in y-Richtung			

Tabelle 3.1: Parameter

Die Definition der Flankenwinkel fwinkel1 und fwinkel2 ist in Abbildung 3.4 angegeben.



Abbildung 3.4: Definition der Flankenwinkel

3.1.2 Materialmodelle

Stahl

Für den Stahl der Schraube wird ein lineares, isotropes Materialgesetz verwendet. Bei einem isotropen Werkstoff sind die Materialeigenschaften richtungsunabhängig. Daher werden zur Beschreibung lediglich zwei Parameter, der Elastizitätsmodul und die Querdehnungszahl benötigt. Der E-Modul wird zu 210 000 N/mm² und die Querdehnungszahl zu $\nu = 0,3$ angenommen.

Holz

Einer der wichtigsten Einflussparameter bei der FE-Berechnung stellt die Wahl des Materialmodells dar. Zum Auffinden eines geeigneten Modells zur realitätsnahen Abbildung des Materialverhaltens von Holz wurde eine Literaturrecherche durchgeführt. Da Holz bei größeren Deformationen ein stark nichtlineares Verhalten aufweist, werden zumeist Ansätze verwendet, welche diese Nichtlinearität berücksichtigen. In ANSYS werden jedoch für das nichtlineare Verhalten von Holz keine vorgefertigten Materialmodelle bereitgestellt. In der Literatur finden sich zahlreiche verschiedene Ansätze. Ein praktikabler Ansatz wird in [23] vorgestellt. Hier werden Möglichkeiten zur Abbildung nichtlinearen Verhaltens mithilfe von in ANSYS implementierten Materialmodellen erläutert. Für die ältere Generation von Volumenelementen in ANSYS wie beispielsweise SOLID95 existiert das Materialmodell ANISO. Bei diesem wird die Eingabe von 27 Materialkonstanten erforderlich. Darunter sind neben den Elastizitäts- und Schubmoduln auch die entsprechenden Fließgrenzen. Jedoch ist dieses Modell nicht für Elemente des neueren Typs wie SOLID187 verfügbar. Als Alternative dazu wird vorgeschlagen eine Kombination aus den Modellen BKIN bzw. BISO mit HILL zu verwenden (Vgl. Abb. 3.5).



Abbildung 3.5: Nichtlineare Materialmodelle in ANSYS [23]

BKIN und *BISO* sind zwei verschiedene bilineare Verfestigungsmodelle. Sie alleine können allerdings nur für isotrope Materialien angewandt werden. Dazu werden eine Fließgrenze sowie ein Tangentenmodul für die Steifigkeit nach Überschreiten der Fließgrenze definiert.

Um die Modelle auch für orthotrope Materialien einsetzen zu können kann zusätzlich das *HILL*-Modell verwendet werden. Für das *Hill*-Modell wird die Eingabe von zusätzlichen 6 Konstanten notwendig. Mit diesen Werten werden die Fließgrenzen für die drei Raumrichtungen, basierend auf der in *BKIN/BISO* definierten Fließgrenze, skaliert.

$$R_{11} = \frac{\sigma_{11}}{\sigma_y} \tag{3.1}$$

$$R_{22} = \frac{\sigma_{22}}{\sigma_y} \tag{3.2}$$

$$R_{33} = \frac{\sigma_{33}}{\sigma_y} \tag{3.3}$$

$$R_{12} = \sqrt{3} \cdot \frac{\sigma_{12}}{\sigma_y} \tag{3.4}$$

$$R_{23} = \sqrt{3} \cdot \frac{\sigma_{23}}{\sigma_y} \tag{3.5}$$

$$R_{13} = \sqrt{3} \cdot \frac{\sigma_{13}}{\sigma_y} \tag{3.6}$$

Dabei bezeichnet σ_y die in *BKIN/BISO* definierte Fließgrenze. Zur Umsetzung werden also die Fließgrenzen für die drei Normal- und Schubspannungen benötigt.

Da zunächst nur die Steifigkeit im Zustand der Gebrauchstauglichkeit untersucht werden soll und somit nur kleine Deformationen zu erwarten sind, erscheint es gerechtfertigt auf die Anwendung eines nichtlinearen Materialmodells zu verzichten und stattdessen mit einem linearen Modell zu rechnen.

Aufgrund der in Abschnitt 2.1 beschriebenen Orthotropie des Holzes wird ein entsprechendes linear orthotropes Materialgesetz verwendet. Aus [7] ergibt sich für den Zusammenhang zwischen Spannungen und Dehnungen das folgende Gleichungssystem:

$$\begin{bmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_z \\ \tau_{xy} \\ \tau_{yz} \\ \tau_{xz} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} E_x & -\frac{E_x}{\nu_{xy}} & -\frac{E_x}{\nu_{xz}} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{E_y}{\nu_{yx}} & E_y & -\frac{E_y}{\nu_{yz}} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{E_z}{\nu_{zx}} & -\frac{E_z}{\nu_{zy}} & E_z & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & G_{xy} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & G_{yz} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & G_{xz} \end{bmatrix} \cdot \begin{bmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_z \\ 2\epsilon_{xy} \\ 2\epsilon_{yz} \\ 2\epsilon_{xz} \end{bmatrix}$$
(3.7)

Aufgrund der Symmetrie der Steifigkeitsmatrix ergibt sich:

$$\frac{E_y}{\nu_{yx}} = \frac{E_x}{\nu_{xy}} \quad \text{und} \quad \frac{E_z}{\nu_{zx}} = \frac{E_x}{\nu_{xz}} \quad \text{und} \quad \frac{E_z}{\nu_{zy}} = \frac{E_y}{\nu_{yz}}$$
(3.8)

Da die Steifigkeitsmatrix weiterhin positiv definit sein muss, gilt außerdem die Beziehung:

$$1 - (\nu_{xy})^2 \frac{E_y}{E_x} - (\nu_{yz})^2 \frac{E_z}{E_y} - (\nu_{xz})^2 \frac{E_z}{E_x} - 2\nu_{xy}\nu_{yz}\nu_{xz}\frac{E_z}{E_x} > 0$$
(3.9)

Damit verbleiben neun unabhängige Materialparameter. Jeweils drei Elastizitäts- und Schubmoduln sowie drei Querdehnungszahlen. Werden weiterhin die Richtungen Radial und Tangential zusammengefasst, lassen sich die notwendigen Parameter wie in [7] angeben:

Tabelle 3.2: Elastizitätskonstanten

E_0	E_{90}	G	G_R	$ u_{0,90}$	$ u_{90,90}$	$ u_{90,0}$
wählen	$E_0/20$	$E_0/16$	$E_0/160$	0,480	0,420	0,024

Dabei steht G_R für den Rollschubmodul.

3.1.3 Vernetzung

Zur Vernetzung des Gebietes stehen in ANSYS zahlreiche Elementtypen zur Verfügung. Um gute Ergebnisse zu erhalten sollen Elemente höherer Ordnung, d.h. mit quadratischen Ansatzfunktionen verwendet werden. Damit kommen die beiden Elementtypen SOLID186 und SOLID187 in Frage. SOLID186 ist ein Hexaederelement mit 20 Knoten. Daneben ist SOLID187 ein 10-Knoten Tetraederelement. Die beiden Elementtypen sind in den Abbildungen 3.6 und 3.7 dargestellt.



Abbildung 3.6: SOLID186 mit Elementoptionen



Abbildung 3.7: SOLID187

Grundsätzlich liefern bei der FEM Hexaederelemente, bei vergleichbarer Knotenanzahl, i.d.R. bessere Ergebnisse als Tetraederelemente [20]. Der Nachteil der Hexaederelemente liegt in der vergleichsweise schlechten Anpassung der Elemente an komplexe Geometrien. So ist es im vorliegenden Fall nicht möglich die Schraube und das Gewinde im Holz mit dieser Elementform zu vernetzen. Einen allgemeinen Ansatz für eine Vernetzung von Schraube und Gewinde mit Hexaederelementen wird von Toshimichi Fukuoka [17] geliefert. Zur Implementierung dieses Ansatzes wäre es erforderlich die Knoten und Elemente direkt zu generieren, er lässt sich also nicht auf bestehende Volumen anwenden. Eine derartige Netzgenerierung erscheint hier als zu umfangreich. Da im Rahmen dieser Arbeit in erster Linie die Verschiebungen und nicht die detaillierten Spannungen von Interesse sind, erscheint es zweckmäßig und hinreichend die Geometrie der Schraube mit Tetraederelementen zu vernetzen. Mit *SOLID187*-Elementen lassen sich die Volumen der Schraube und des Holzgewindes automatisch vernetzen.



Abbildung 3.8: Vernetzte Schraube

Das äußere Volumen der Holzmatrix kann aufgrund der vergleichsweise einfachen Geometrie auch mit Hexaederelementen vernetzt werden. Zum Vergleich wurde eine solche Vernetzung durchgeführt (Vgl. Abb. 3.9). Sie ist allerdings schon deutlich aufwendiger. Es muss für zahlreiche Linien eine feste Anzahl an Elementen angegeben werden. Dadurch wird die automatische Vernetzung bei Änderung der Geometrieparameter erschwert. Darüber hinaus führt ein feines Netz im Bereich der Netzverfeinerung um die Schraube zu einer insgesamt vergleichsweise hohen Elementanzahl und somit zu erhöhten Rechenzeiten. Eine vergleichende Berechnung, einmal mit Tetraeder-, einmal mit Hexaederlementen zeigte keine signifikanten Unterschiede. Daher werden im weiteren Verlauf nur noch Tetraederlemente verwendet.



Abbildung 3.9: Hexaederelemente im Bereich des umliegendes Holzes

Einfluss der Netzdichte

Das Volumenmodell wird zur Vernetzung in zwei Bereiche verschiedener Netzdichten unterteilt. In diesem Abschnitt soll nun die Wahl der Netzdichten für beide Bereiche überprüft werden. Dafür wird zunächst für den Bereich der Schraube und des Gegengewindes im Holz eine Elementgröße von 1 mm angesetzt. Damit ist gewährleistet, dass im Bereich der Gewindeflanken bei einer 8 mm-Schraube mindestens ein Element platziert werden kann. Für die übrigen Volumen wird eine Elementgröße von 10 mm vorgegeben. Als Modellgrundlage dient das Vergleichsmodell zur Versuchsserie 29.1 aus Abschnitt 4.2.

In einem zweiten Schritt werden die Elementgrößen halbiert. Ziel ist es eine optimale Abstimmung zwischen ausreichend kleinen Elementen für exakte Ergebnisse auf der einen, und akzeptable Rechenzeiten auf der anderen Seite zu erreichen. Der Vergleich beider Ergebnisse zeigt eine Differenz der axialen Steifigkeit von weniger als 0,2%. Damit kann die im ersten Schritt gewählte Netzdichte bereits als ausreichend bezeichnet werden.

3.1.4 Kontakt

Schraube und Holz sind im Modell zwei voneinander getrennte Körper. Damit dennoch Kräfte von der Schraube ins Holz übertragen werden können, muss eine Kontaktbeziehung zwischen ihnen hergestellt werden. Dies wird über Kontaktelemente realisiert. Kontaktelemente müssen immer auf beiden Seiten des Kontaktes aufgebracht werden. Bei der Lösung wird überprüft, ob sich die beiden Kontaktflächen durchdringen. Ist dies der Fall wird eine Kontaktsteifigkeit aktiviert. Sie ist als eine Feder vorstellbar (Vgl. Abb. 3.10), welche der Durchdringung entgegen wirkt. Die Steifigkeit der Feder wird als Kontaktsteifigkeit bezeichnet. Eine hohe Steifigkeit führt zu einer geringen Durchdringung. Theoretisch führt also eine unendlich hohe Steifigkeit zur völligen Vermeidung von Durchdringungen. Dieser Fall lässt sich allerdings aus numerischen Gründen nicht lösen. Daher muss ein Kompromiss zwischen der Steifigkeit der Feder (Berechenbarkeit) und der Durchdringung gefunden werden. Durch Iterationen wird die Steifigkeit gesucht, bei welcher sich die Flächen nicht durchdringen, beziehungsweise ein vorgegebener Toleranzwert unterschritten wird. Als Berechnungsverfahren wird das Augmented-Lagrange-Verfahren angewandt.



Abbildung 3.10: Funktionsweise von Kontaktelementen [18]

In ANSYS finden sich für die verschiedenen Anwendungsfälle zahlreiche Kontaktelemente. Im Modell handelt es sich um einen Surface-to-Surface Kontakt. Die Kontaktelemente sind Flächenelemente, die an den Berührungsflächen beider Körper auf die Volumenelemente gelegt werden. Dabei unterscheidet ANSYS für die beiden Seiten in Contact- und Target-Elemente. Zur Beantwortung der Frage, welche Seite mit Contact- und welche Seite mit Target-Elementen versehen werden soll, gibt die ANSYS Hilfe [3] zahlreiche Hinweise. Weisen beispielsweise beide Seiten des Kontaktes verschiedene Netzdichten auf, so soll die Seite des feinen Netzes mit Contact-Elementen und die Seite mit dem gröberen Netz entsprechend mit Target-Elementen vernetzt werden. Im vorliegenden Fall leitet sich die Zuordnung aus der Steifigkeit beider Materialien ab. Die Seite mit der höheren Steifigkeit soll mit Target-Elementen vernetzt werden. Da die Steifigkeit der Schraube gegenüber der des Holzes sehr hoch ist, erhält diese die Target-Elemente. Mit der richtigen Zuordnung soll sichergestellt werden, dass die Kontaktflächen sich nicht gegenseitig durchdringen.

Für die steife Kontaktseite werden Elemente des Typs *TARGE170* verwendet. Für die Gegenseite im Holz das 8-Knoten 3D Element *CONTA174*.

Zur Abbildung der Reibung in den Kontaktflächen wird ein isotropes Coulombsches Reibungsmodell verwendet. Dies erfordert nur die Eingabe des Gleitreibungsbeiwertes.

Einfluss des Reibungsbeiwertes

In der Literatur werden für den Reibungsbeiwert zwischen Holz und Stahl Werte im Bereich von 0,5 angegeben [16]. Zur Untersuchung des Einflusses des Reibungsbeiwertes wurde das Modell zur Versuchsserie 29.1 aus Abschnitt 4.2 verwendet und Werte zwischen 0,3 bis 0,6 verglichen. Es zeigt sich, dass der Einfluss verschiedener Reibungsbeiwerte auf die axiale Steifigkeit nur von geringer Bedeutung ist. Bei einer Erhöhung des Wertes von 0,3 auf 0,6 ist das System lediglich um etwa 2% steifer. Daher wird für alle weiteren Berechnungen ein Wert von 0,5 angenommen.

3.1.5 Lagerbedingungen

Zur Lagerung in der Horizontalen wird jeweils eine Linie an der Oberfläche des Würfels in x- bzw. z-Richtung gehalten, d.h. hier werden die Verschiebungen mit dem Wert Null vorgegeben (Vgl. Abb. 3.11 links). Die Randbedingungen der Linien werden von *ANSYS*, bevor die Lösung startet, auf die Knoten entlang dieser Linie übertragen. Zur Lagerung des Würfels in vertikaler Richtung werden sämtliche Knoten der oberen Fläche zusätzlich in y-Richtung gehalten (Vgl. Abb. 3.11 rechts). Dabei wird ein kreisförmiger Bereich mit einem Durchmesser von 50 mm ausgespart. Hiermit wird das Stahlauflager aus den Versuchen abgebildet.



Abbildung 3.11: Lagerung: links horizontal, rechts vertikal

3.1.6 Lasteinleitung

Die Last wird verformungsgesteuert am oberen Ende der Schraube aufgebracht. Dies wird über einen *node-to-surface* Kontakt realisiert. Dabei wird ein einzelner Knoten, der so genannte *pilot-node*, mit einem *target*-Element und eine korrespondierende Fläche mit entsprechenden *contact*-Elementen vernetzt. Über die *Keyoption* 4 des *contact*-Elements wird die Option *rigid* aktiviert. Damit ist die Kontaktfläche starr und die Last bzw. Verformung wird gleichmäßig über die Fläche des Schraubenkopfes eingeleitet. In Abbildung 3.12 sind die *contact*-Elemente als lilafarbene Sterne und der *pilot-node* in der Mitte als schwarzer Stern dargestellt.



Abbildung 3.12: Lasteinleitung über pilot-node

Durch diese Vorgehensweise muss die Verformung nur für den *pilot-node* vorgegeben werden, anstatt sie für alle Knoten der entsprechenden Fläche zu definieren. Darüber hinaus können nach der Berechnung die Kräfte einfach für diesen Knoten ausgelesen werden und müssen nicht über alle Knoten der Fläche integriert werden.

Angemerkt sei noch, dass die Lage des *pilot-node* im Raum für aufgebrachte Verschiebungen keine Rolle spielt. Erst beim Aufbringen von Verdrehungen oder Momenten hat sie einen Einfluss.

Neben der Verschiebung des *pilot-nodes* werden keine weiteren Freiheitsgrade der Schraube gehalten. Das System wird dennoch nicht kinematisch, da die Schraube über die Kontaktbedingungen im Holzgewinde gehalten ist.

3.1.7 Lösungseinstellungen

Überprüfung der Kontakte

Bevor mit dem Befehl *solve* die Berechnung gestartet wird, werden alle Kontaktpaare mit dem Kommando *cncheck,auto* überprüft. Dabei versucht *ANSYS* über entsprechende *Keyoptions* die optimalen Einstellungen für die Kontakte zu setzen. Diesem Befehl kommt eine hohe Bedeutung zu, da die Berechnung andernfalls häufig nicht konvergiert.

Geometrische Nichtlinearität

Die Berücksichtigung geometrischer Nichtlinearitäten wird in ANSYS über den Befehl nlgeom, on aktiviert. In vielen Fällen ist a priori nicht bekannt, ob, und falls zutreffend in welchem Ausmaß, geometrische Nichtlinearitäten Einfluss auf die Berechnungsergebnisse haben. In diesen Fällen sollte zunächst grundsätzlich eine Berücksichtigung erfolgen.
Zur Bestimmung der Einflüsse aus geometrischer Nichtlinearität werden zwei ansonsten identische Berechnungen, einmal mit *nlgeom, on* und einmal mit *nlgeom, off* durchgeführt. Werden hier die Last-Verschiebungsdiagramme verglichen, so sind keine bemerkenswerten Unterschiede erkennbar. Bei der Betrachtung von Spannungen fallen hingegen deutliche Differenzen auf. Dazu sind in Abbildung 3.13 die Spannungen im Holz parallel zur Schraubenachse für beide Fälle gegenübergestellt. Hier ist zu erkennen, dass sich die Spannungen im nichtlinearen Fall vergleichsweise weit ausbreiten. Weiterhin ist eine Verringerung der maximalen Spannungen festzustellen. Aufgrund dieser Erkenntnisse sollte die Nichtberücksichtigung materieller Nichtlinearitäten nur in solchen Fällen gewählt werden, in welchen die Spannungsverläufe eine untergeordnete Rolle spielen. Grundsätzlich führt eine nichtlineare Berechnung zu höheren Rechenzeiten gegenüber einer linearen Berechnung. In diesem Beispiel beträgt der Unterschied 14%. Neben der Zeitersparnis kann aber auch ein weiterer Grund für eine lineare Berechnung sprechen. Dazu wird an dieser Stelle auf Abschnitt 6.2 verwiesen.



Abbildung 3.13: Geometrische Nichtlinearität: links aktiviert, rechts deaktiviert

3.1.8 Postprocessing

Unter Postprocessing werden sämtliche Schritte nach Durchführung der Berechnung zusammengefasst. Zur schnellen Vergleichbarkeit der Ergebnisse zweier Berechnungen mit verschiedenen Eingangsparametern, wird ein Postprocessor geschrieben, welcher zur Darstellung von Last-Verschiebungs-Diagrammen verwendet werden kann. Zu diesem Zweck werden die berechneten Verschiebungen jedes einzelnen *Sub-* bzw. *Loadsteps* an ausgewählten Knoten sowie die dazu korrespondierenden Reaktionskräfte am *pilot-node* in ein Array geschrieben und anschließend als .txt-Datei gespeichert. Gleichermaßen werden die Daten zu den Spannungen in der Schraubenachse exportiert. Die erzeugten Textdateien lassen sich beispielsweise in Excel einlesen und für die Erstellung entsprechender Diagramme nutzen. Darüber hinaus werden am Ende jeder Berechnung automatisch Diagramme zum Last-Relativverschiebungsverlauf und zu den Spannungen in der Schraubenachse erzeugt. Damit lassen sich die Berechnungsergebnisse schon vorab auf einen Blick beurteilen.

3.2 Validierung mit ANSYS Workbench

Neben der klassischen Umgebung von ANSYS Mechanical APDL existiert ein neueres Programmpaket von ANSYS unter dem Namen Workbench. Bei der Benutzung der Workbench kommen verschiedene eigenständige Programmteile zum Einsatz, welche aus der Workbench-Umgebung heraus gestartet werden. In der Workbench selber werden verschiedene Analysen eines Projektes verwaltet und die technischen Daten wie beispielsweise die Materialparameter gespeichert. Hier ist auch der Austausch einzelner Analyseteile zwischen verschiedenen Analysen möglich. So lässt sich zum Beispiel die Geometrie mit mehreren Analysen verknüpfen oder die Ergebnisse einer Berechnung als Eingangswerte für eine weitere Analyse verwenden. Im Vergleich zum klassischen ANSYS bietet die Workbench eine moderne und komfortable Benutzeroberfläche. Für die Geometrieerzeugung können die eigenständige Programme SpaceClaim oder DesignModeler genutzt werden. Hier gelingt auch der Import komplexer CAD-Modelle, welche mit externen Programmen erstellt wurden. Für die FE-Berechnung sind viele Bearbeitungsschritte stark automatisiert. Beispielsweise lassen sich Kontaktpaare automatisch erzeugen. Auch die Vernetzung erfordert zunächst keinerlei Benutzereingaben und wird mit einem Klick ausgeführt. Dennoch lassen sich bei Bedarf Änderungen der Programmvorgabe realisieren. Auch die Verwendung sogenannter Code-Snippets ist möglich. Damit können weite Teile der klassischen APDL Befehle benutzt werden. Sie bieten dem Anwender große Kontrolle über die Analyse, welche über die Möglichkeiten der grafischen Benutzereingabe hinausgeht.

An dieser Stelle soll das in *Mechanical APDL* erstellte Modell durch eine vergleichende Berechnung in der *Workbench* auf Plausibilität untersucht werden. Dies erscheint insbesondere daher sinnvoll, da das Einlesen der zur Verfügung gestellten geometrischen Datensätze einer Vollgewindeschraube in *Mechanical APDL* nicht möglich ist.

Das Ziel ist ein im Grundsatz gleiches Modell, analog zu Abschnitt 3.1 zu entwickeln. Dabei soll der einzige Unterschied im Aufbau der Schraube liegen, da hier der vorhandene CAD-Datensatz der Schraubengeometrie verwendet wird, anstatt die diese mit den Mitteln von ANSYS zu erzeugen.

3.2.1 Geometrie

Zur Erstellung der Geometrie stellt die *Workbench* zwei voneinander unabhängige Programme bereit. In diesem Fall wird der *DesignModeler* verwendet. Der *DesignModeler* ähnelt einem klassischen CAD-Programm und bietet umfangreiche Möglichkeiten in der Parametrisierung. Wie eingangs erwähnt sollen zur Abbildung der Schraube die vorhandenen CAD-Daten einer Vollgewindeschraube eingesetzt werden. Die Daten stehen im *Acis*-Format mit der Dateiendung *.sat* zur Verfügung. Über die Importfunktion des *DesignModeler* können CAD-Daten eines externen Programmes eingelesen werden. Nach dem Laden der *.sat*-Datei steht die Geometrie als Volumenkörper bereit (Vgl. Abb. 3.1). Die Erstellung des Holzgewindes und der weiteren Holzmatrix verläuft mit den Funktionen des *DesignModelers* problemlos. Zur besseren Lasteinleitung wird die komplizierte Geometrie des Schraubenkopfes durch ein Zylindervolumen ersetzt.

3.2.2 Vernetzung

Nach der Erstellung der Geometrie wechselt der Anwender über die *Workbench* zum Programm *Mechanical.* Hier lassen sich nun sämtliche Analyseschritte, inklusive der Berechnung und dem Postprocessing, durchführen. Im Gegensatz zu *Mechanical APDL* wird die Vernetzung hier zunächst vollautomatisch für alle vorhandenen Körper durchgeführt. Die Elementtypen werden vom Programm selbst gewählt. Um Einfluss auf die Wahl und Größe der Elemente zu nehmen, können zusätzliche Optionen hinzugewählt werden. Neben der Größe kann zum Beispiel zwischen der Option *Tetraeder* oder *Hexaederdominant* gewählt werden. Bei zuletzt genannter Option versucht das Programm möglichst weite Bereiche der Geometrie mit Hexaeder- und den übrigen Teil mit Tetraederelementen zu vernetzen. Beispielhaft ist in Abbildung 3.14 die mit dieser Technik vernetzte Schraube zu sehen.



Abbildung 3.14: Vernetzte Schraube mit überwiegend Hexaederelementen

Die Elementgröße wird im Modell analog zu den Einstellungen in *Mechanical APDL* gewählt. Außerdem wird für den Übergang zwischen Bereichen großer und kleiner Elemente ein weicher Übergang vorgegeben. Grundsätzlich scheint die Technologie der Vernetzung in *Workbench* sehr fortschrittlich. Selbst komplizierte Geometrien wie die der Schraube (inklusive Kopf und Bohrspitze) lassen sich mit einem Klick und in deutlich kürzerer Zeit fehlerfrei vernetzen. Das vollständig vernetzte Modell ist in Abbildung 3.15 dargestellt.



Abbildung 3.15: Vernetztes Modell

3.2.3 Kontakt

Die Modellierung der Kontaktbedingung zwischen Schraube und Holz wird in der *Workbench* weitgehend automatisch ausgeführt. Die Kontaktbereiche werden eigenständig erkannt und in *target-* und *contact-*Flächen eingeteilt. Diese Zuordnung lässt sich jederzeit umkehren. Als Kontakttyp wird *Reibungsbehaftet* gewählt und der Algorithmus wird vom *Pure Penalty-Verfahren* auf das robustere *Augmented-Lagrange-Verfahren* umgestellt. Zur Schließung möglicher Lücken zwischen Holzgewinde und Schraube wird weiterhin für diesen Bereich in der Kontaktbehandlung die Option *Auf Berührung anpassen* gewählt.

3.2.4 Analyseeinstellungen

Die Analyseeinstellungen werden weitgehend auf *Programmgesteuert* belassen. Die automatische Zeitschrittsteuerung, d.h. in wie viele Zeitschritte die Berechnung zerlegt wird, wird aktiviert und eine gewünschte Anzahl an Mindestschritten vorgegeben.

3.2.5 Randbedingungen und Lasteinleitung

Die Lagerung wird identisch mit der des Modells in *Mechanical APDL* gewählt. Zur Lasteinleitung wird auf die obere Fläche des Schraubenkopfes eine Verschiebung vorgegeben. Dabei wird programmintern ein *pilot-node* erstellt und die Verschiebung für ebendiesen vorgegeben, vollkommen analog zur Vorgehensweise wie in Abschnitt 3.1.6 beschrieben.

3.2.6 Ergebnis und Diskussion

Ein Vergleich der erzielten axialen Steifigkeiten zeigt eine Differenz beider Modelle von weniger als 2%. Es kann also davon ausgegangen werden, dass die manuell erzeugte Geometrie in *Mechanical APDL* die tatsächliche Schraubengeometrie zutreffend abbildet. Im weiteren Verlauf wird aufgrund der Möglichkeiten in der Parametrisierung die Modellierung mit *Mechanical APDL* fortgesetzt.

3.3 Ergebnisse

In diesem Abschnitt sollen die Ergebnisse einiger Berechnungen vorgestellt werden. Neben den grundsätzlichen Spannungs- und Verformungszuständen, soll beispielsweise auch der Einfluss der Einbindelänge des Gewindes untersucht werden. Zu diesem Zweck werden mithilfe des zuvor entwickelten parametrischen Modells verschiedene Modelle generiert und berechnet. Wenn nicht anders angegeben, werden die folgenden Ergebnisse mit den in Tabelle 3.3 angegebenen Parametern erzeugt.

Aufgrund der Vereinfachungen des Modells, z.B. die Verwendung eines linearen Materialmodells, können die Ergebnisse nur einen qualitativen Eindruck der Zustände im Holz vermitteln.

Parameter:	Wert [mm bzw. Grad]
bblock	160
hblock	48
tblock	60
р	3,7
daussen	8
dkern	5
fawinkel	90
meshscrew	1
meshverf (Vgl. Abschn. 5.3)	2
meshblock	6
fwinkel1, fwinkel2	20
ykopf	1

Tabelle 3.3: Parameter

Für das linear elastische Materialgesetz werden die benötigten Elastizitäts- und Schubmoduln aus den in Tabelle 3.2 angegebenen Verhältnissen bestimmt. Für den E-Modul in Faserrichtung E_0 wird von einem Holz der Festigkeitsklasse C24 ausgegangen und der Wert aus Tabelle 1 der DIN EN 338 [14] entnommen. Die Querkontraktionszahlen werden nach Neuhaus [21] gewählt. Daraus ergeben sich die in Tabelle 3.4 angegebenen Materialkennwerte. Die Elastizitäts- und Schubmoduln sind in der Einheit N/mm² angegeben.

Tabelle 3.4: Elastizitätskonstanten

E_0	E_{90}	G	G_R	$ u_{xy}$	$ u_{yz}$	$ u_{xz}$
11000	550	690	69	0,033	0,6	0,027

3.3.1 Axiale Steifigkeit

Die axiale Steifigkeit erreicht bei diesem Modell einen Wert von 24,1 kN/mm. Das dazugehörige Kraft-Relativverschiebungsdiagramm ist in Abbildung 3.16 dargestellt.

Für die Auswertung wird der Weg in Anlehnung an die später durchgeführten Ausziehver-

suche gemessen. D. h. es wird die Verschiebung eines Punktes der Schraube ausgewertet, welcher sich in der Ausgangslage auf der Oberseite des Holzkörpers befindet. Weiterhin wird von diesem Messwert die mittlere Verschiebung der beiden Punkte des Holzkörpers abgezogen, welche sich auf der Vorder- bzw. Rückseite in den Flächenschwerpunkten befinden. Daraus ergibt sich eine etwas höhere Steifigkeit im Vergleich zur reinen Messung der Verschiebung des Schraubenkopfes.



Abbildung 3.16: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm

3.3.2 Verformungen von Schraube und Holzmatrix

In Abbildung 3.17 ist die Verformung in Richtung der Schraubenachse in einem Schnitt dargestellt. Es zeigt den Zustand in dem der Schraubenkopf um 1 mm verschoben wurde. Es ist gut zu erkennen, dass die Verformung entsprechend der Vorgabe, am Schraubenkopf den höchsten Wert erreicht. Die im oberen Bereich der Einbindelänge deutlich sichtbare Relativverschiebung zwischen Schraube und Holz baut sich entlang der Schraubenachse zunehmend ab, bis sie an der Unterseite des Holzkörpers etwa bei Null liegt.



Abbildung 3.17: Verschiebungen/Verformung in vertikaler Richtung

Ein Ausschnitt dieser Darstellung ist in Abbildung 3.18 angegeben. Hier zeigt sich das Verhalten im Bereich der Kontakte. Während auf der Oberseite der Gewindeflanken der Kontakt bestehen bleibt, ergeben sich an der Unterseite kontaktlose Bereiche.



Abbildung 3.18: Detail zur Verformung

Betrachtet man die entsprechende Draufsicht des Holzes (Vgl. Abb. 3.19) fällt auf, dass sich die Verformungsfigur im Bereich der Schraube nicht kreisförmig sondern ellipsenförmig einstellt. Darin zeigt sich die Orthotropie des Holzes.



Abbildung 3.19: Draufsicht Verformung

3.3.3 Spannungen der Schraube

Es werden die Spannungen parallel zur Schraubenachse betrachtet. Unter der maximalen Verschiebung des Schraubenkopfes von 1 mm, stellt sich eine Reaktionskraft von 19,6 kN ein. Daraus ergibt sich am Schraubenkopf, bezogen auf den Kernquerschnitt, eine Spannung von knapp 1000 N/mm^2 . Der gesamte Verlauf und ein Detailausschnitt der Spannungen sind in Abbildung 3.20 dargestellt. Im Detailausschnitt wird deutlich, dass sich im Bereich der Oberseiten der Gewindeflanken Zug- und an den Flankenunterseiten Druckspannungen einstellen. Weiterhin ist zu erkennen, wie die Spannungen vom Schraubenkopf in Richtung Spitze mit jedem Gewindegang abnehmen.



Abbildung 3.20: Spannungen parallel zur Schraubenachse

Noch deutlicher wird dies anhand des Diagramms in Abbildung 3.21. Hier ist die Längs-

spannung im Schraubenkern, entlang eines Pfades über die Länge der Schraube, dargestellt. Nach einem kurzen Bereich der Lasteinleitung werden die Spannung nahezu linear entlang der Schraubenachse abgebaut. In Höhe der halben Schraubenlänge beträgt die Spannung etwa 50% der Maximalspannung.



Abbildung 3.21: Längsspannung entlang der Schraubenachse

3.3.4 Spannungen im Holz

Zur qualitativen Beurteilung des Spannungszustandes im Holz ist zunächst eine Anpassung der Legendenskala notwendig. Andernfalls werden die Spannungsbilder aufgrund von Extremwerten weitgehend mit einer einheitlichen Farbe dargestellt. Außerdem erscheint es zweckmäßig einen Nullpunkt der Skala zu definieren, um Bereiche mit Zugund Druckspannungen besser unterscheiden zu können. Die grau schattierten Bereiche zeigen Spannungen an, welche sich außerhalb der gewählten Skala befinden.

Spannungen in vertikaler Richtung (Querzug)



Abbildung 3.22: Vertikalspannungen im Holz, Vorderansicht

In Abbildung 3.22 sind die Spannungen in vertikaler Richtung dargestellt. Darin ist zu erkennen, wie sich oberhalb der Gewindeflanken lokal hohe Druckspannungen einstellen.

Um die Schraube herum entsteht ein trichterförmiger Bereich mit Zugspannungen. Die maximalen Zugspannungen bilden sich jeweils an den Spitzen der Gewindeflanken direkt unterhalb der Druckspannungen aus.

Im näher zur Schraube gelegenen Bereich der Vertikallager stellen sich Druckkräfte ein, welche sich in Richtung der Ränder abbauen und im äußeren Bereich in (sehr geringe) Zugspannungen übergehen. Diese Zugspannungen resultieren aus der gewählten Lagerung, da die Knoten der oberen Fläche des Holzkörpers keine Bewegungen in vertikaler Richtung zulassen. Da die Spannungen allerdings sehr gering ausfallen, ist nicht damit zu rechnen, dass sie das Ergebnis maßgeblich beeinflussen.

Zur Verdeutlichung der Vertikalspannungen ist in Abbildung 3.23 eine Draufsicht dieser Spannungen dargestellt.



Abbildung 3.23: Draufsicht Vertikalspannungen

In Abbildung 3.24 ist der zu Abbildung 3.22 um 90° versetzte Schnitt bei gleicher Legendenskalierung dargestellt. Hier fallen die Spannungen im Vergleich deutlich geringer aus und bauen sich bereits im oberen Drittel weitgehend ab.



Abbildung 3.24: Vertikalspannungen im Holz, Seitenansicht

Schubspannungen

Zur Beurteilung der Schubspannungen werden ebenfalls die Schnitte in der Vorder- und Seitenansicht betrachtet (Vgl. Abb. 3.25 und 3.26).



Abbildung 3.25: Schubspannungen im Holz, Vorderansicht

Werden die entsprechenden Legenden berücksichtigt, fallen auch hier quantitativ deutliche Unterschiede der beiden Betrachtungsebenen auf. Außerdem zeigt sich längs der Faser eine erheblich größere Spannungsausbreitung als in Querrichtung.



Abbildung 3.26: Schubspannungen im Holz, Seitenansicht

Für Abbildung 3.27 wurde ein zylindrisches Koordinatensystem gewählt (daher tragen alle Werte ein negatives Vorzeichen) und die Ergebnisse auf einen virtuellen Zylinder projiziert. Der Durchmesser des Zylinders entspricht dem Nenndurchmesser der Schraube. Dargestellt sind dementsprechend die Schubspannungen, welche für ein Abscheren der Schraube verantwortlich wären. Hier zeigen sich noch einmal deutlich die Unterschiede zwischen Faserrichtung und quer zur Faser. Die maximalen Schubspannungen entstehen jeweils an der Flankenspitze und erreichen ihren Höchstwert im Bereich der dritten Gewindesteigung ab Oberkante des Holzblocks.



Abbildung 3.27: Schubspannungen im Holz

3.3.5 Variation der Einbindetiefe

Bisher wurden alle Ergebnisse anhand eines 48 mm hohen Probekörpers und einer durchgehend eingebundenen Schraube gezeigt. Nun sollen für das qualitative Verständnis der Spannungszustände zwei weitere Konfigurationen untersucht werden. Zum einen wird eine Einbindetiefe von $5 \cdot d = 40 \text{ mm}$, bei einer Probekörperhöhe von 60 mm sowie zum anderen eine Einbindetiefe von 300 mm, bei einem Probekörper mit ebendieser Höhe, untersucht. Alle anderen Parameter, mit Ausnahme einer leicht veränderten Netzdichte, sind mit denen des vorherigen Modells identisch.

Einbindetiefe 5d

Werden die Querzugspannungen betrachtet (Vgl. Abbildung 3.28), so zeigt sich ein Maximum der Spannungen im Bereich der Schraubenspitze. In der oberen Hälfte der Einbindetiefe zeigt sich dagegen ein ähnlicher Spannungsverlauf wie bei einer durchgängigen Schraube. Ab der Schraubeneintrittsstelle nehmen die Spannungen bis zum Erreichen eines lokalen Maximums zu und klingen in weiterer Tiefe wieder leicht ab.



Abbildung 3.28: Querzugspannungen im Holz, Vorderansicht

Der in Abbildung 3.29 gezeigte Verlauf der Schubspannungen verhält sich sehr ähnlich zum vorher diskutierten Beispiel.



Abbildung 3.29: Schubspannungen im Holz, Vorderansicht

Abbildung 3.30 zeigt der Vollständigkeit halber die Spannungen entlang der Schraubenachse. Die axiale Steifigkeit beträgt $25,3 \,\mathrm{kN/mm}$. Diese im Vergleich zum Standardmodell leicht erhöhte Steifigkeit, trotz einer um 8 mm kürzeren Einbindetiefe, lässt sich möglicherweise durch ein etwas gröberes Netz im Falle des 5d-Modells oder aber durch die größere Höhe des Holzkörpers erklären.



Abbildung 3.30: Längsspannung der Schraube

Einbindetiefe 300 mm

Bei einer Einbindetiefe von 300 mm zeigt sich, dass nur eine gewisse Länge der Schraube maßgeblich für die Einleitung der Kräfte in das Holz verantwortlich ist. Dazu zeigen Abbildung 3.31 und 3.32 die Spannungen des Holzes parallel zur Schraubenachse am gesamten Körper sowie an einem Detailausschnitt.



Abbildung 3.31: Querzugspannungen im Holz, Vorderansicht



Abbildung 3.32: Querzugspannungen im Holz, Ausschnitt Vorderansicht

Der Verlauf der Spannungen in der Schraube ist jetzt stark nichtlinear. Bereits im ersten Drittel der Einbindetiefe werden etwa 80% der Spannungen abgebaut (Vgl. Abb. 3.33).



Abbildung 3.33: Längsspannungen der Schraube

Die axiale Steifigkeit beträgt $62.8 \,\mathrm{kN/mm}$. Sie ist damit nur etwa 2,5 mal so groß wie die des 5d-Modells, trotz einer 7,5 mal längeren Einbindetiefe. Demzufolge ist auch die axiale Steifigkeit nicht linear von der Einbindetiefe abhängig und strebt wahrscheinlich gegen einen Grenzwert.

4 Auswertung bestehender Versuche

Zur Untersuchung der axialen Steifigkeit von Holzschraubenverbindungen in Vollholz aus Fichte wurden bereits Versuche am Institut für Holzbau und Baukonstruktionen durchgeführt. Neben Ausziehversuchen wurde die Steifigkeit auch mittels Druckscherversuchen ermittelt. Aufgrund des Simulationsmodells sollen hier nur die Ausziehversuche näher beleuchtet werden. In zwei Prüfserien wurden dabei zum einen zwei verschiedene Kraft-Faserwinkel, 30° und 45°, sowie zum anderen der Einfluss der Einbindelänge der Schraube, unter Beibehaltung eines Kraft-Faserwinkels von 45°, untersucht.



Abbildung 4.1: Geometrie der Versuchskörper

4.1 Versuche zum Einfluss des Kraft-Faserwinkels

Zur Untersuchung des Einflusses des Kraftfaserwinkels wurden 9 Ausziehversuche bei einem Winkel von 30° und 11 Versuche bei einem Winkel von 45° durchgeführt.

4.1.1 Probekörpergeometrie

Die Geometrie der Probekörper wurde in Anlehnung an DIN EN 1382 [13] festgelegt, sie ist schematisch in Abbildung 4.1 dargestellt. Länge und Breite der Probekörper be-

trugen 160 mm x 110 mm . Die Höhe wurde in Anlehnung an die parallel durchgeführten Druckscherversuche zu 130 mm bei 30° und 113 mm bei 45° gewählt.

4.1.2 Schraubentyp

Es wurden selbstbohrende Vollgewindeschrauben mit einem Nenndurchmesser von $8\,\mathrm{mm}$ verwendet.

4.1.3 Versuchsdurchführung

In die bei 20 °C und 65% relativer Luftfeuchte klimatisierten Probekörper wurden die Schrauben ohne Vorbohren eingeschraubt. Zur Messung der relativen Verschiebungen zwischen Schraube und Holz wurden auf halber Höhe der Probekörper, jeweils vorne und hinten, zwei induktive Wegaufnehmer montiert. Sie messen jeweils nach oben beziehungsweise unten zu einem Referenzpunkt der Schraube. Darüber hinaus wurden zwei weitere Wegaufnehmer auf der Oberseite befestigt, welche aber im weiteren Verlauf nicht betrachtet werden sollen. Als Lager diente eine 20 mm dicke Stahlplatte mit einer kreisrunden Aussparung im Bereich der Schraube mit einem Durchmesser von 50 mm. Zur Einleitung der Last in die Schraube wird der Schraubenkopf in einer entsprechenden Vorrichtung der Prüfmaschine möglichst zwängungsfrei gehalten. Der vollständige Versuchsaufbau ist in Abbildung 4.2 dargestellt.



Abbildung 4.2: Versuchsaufbau

Die Belastung erfolgte in Anlehnung an DIN EN 383 [11]. Es wird zunächst, durch Vorversuche oder Berechnungen, die Maximallast F_{max} geschätzt. Während der Versuchsdurchführung wird dann gleichmäßig eine Verschiebung bis zum Erreichen einer Kraft

von $0, 4 \cdot F_{max}$ aufgebracht. Anschließend wird bis $0, 1 \cdot F_{max}$ entlastet und danach bis zum Versagen wieder belastet (Vgl. Abb. 4.3).



Abbildung 4.3: Belastungsverfahren nach DIN EN 383 [11]

4.1.4 Ergebnisse

In Abbildung 4.4 ist das Kraft-Relativverschiebungsdiagramm des Versuchs 1.1-3 beispielhaft für die Versuchsergebnisse dieser Serie dargestellt. Die Abszisse beschreibt hier die Relativverschiebung zwischen der Schraube an der Oberseite und des Holzblocks in der Mitte. Dabei wurde bereits die Stahldehnung für den Bereich zwischen Messpunkt der Schraube und Oberkante des Holzblocks abgezogen. Im Diagramm ist deutlich der ausgeprägt lineare Bereich vor Erreichen der Maximallast zu erkennen. Im gezeigten Beispiel ergab sich eine Maximallast von $F_{max} = 15,08$ kN und eine Steifigkeit von $K_{ser} = 27,9$ kN/mm.

Die Mittelwerte der untersuchten Parameter sind in Tabelle 4.1 angegeben.



Abbildung 4.4: Versuchsergebnis Versuch 1.1-3, 45°

Serie	$F_{max,mean}$ [kN]	$K_{ser,mean}$ [kN/mm]	$ ho_{mean} \; [\mathrm{kg}/\mathrm{m}^3]$
30°	18,99	30,12	411
45°	16,15	27,65	407

Tabelle 4.1: Ergebnisse

4.2 Versuche zum Einfluss der Einbindelänge

Zur Untersuchung des Einflusses der Einbindelänge der Schraube im Holz auf die axiale Steifigkeit wurden je 5 Versuche mit variierter Einbindelänge gemäß Tabelle 4.2 durchgeführt. Die Länge und Breite betrug bei allen Versuchen 160 bzw. 80 mm. Alle Probekörper wurden auf 20°C und 65% relativer Luftfeuchte klimatisiert und die Schrauben wurden ohne Vorbohren eingeschraubt. Der Kraftfaserwinkel betrug einheitlich 45°.

Die Versuchsdurchführung erfolgte analog zu Abschnitt 4.1.

Serie	Einbindelänge l_{ef}	Höhe des Probekörpers
29.1	$5 \cdot d$	$40\mathrm{mm}$
31.1	$10 \cdot d$	$80\mathrm{mm}$
35.1	$20 \cdot d$	$160\mathrm{mm}$
37.1	$25 \cdot d$	$200\mathrm{mm}$

Tabelle 4.2: Versuchsübersicht

4.2.1 Schraubentyp

Es wurden selbstbohrende Vollgewindeschrauben von drei unterschiedlichen Herstellern, jeweils mit einem Nenndurchmesser von $8\,\mathrm{mm},$ verwendet.

4.2.2 Ergebnisse

In Abbildung 4.5 ist beispielhaft das Ergebnis des Versuchs 37.1-3 dargestellt. Die Mittelwerte der untersuchten Parameter aller Versuche sind in Tabelle 4.3 angegeben.



Abbildung 4.5: Versuchsergebnis Versuch 37.1-3

Serie	$F_{max,mean}$ [kN]	$K_{ser,mean}$ [kN/mm]	$ ho_{mean} [\mathrm{kg/m^3}]$
29.1	$5,\!32$	12,16	452
31.1	10,52	25,61	421
35.1	19,81	30,90	428
37.1	21.47	35.86	414

Tabelle 4.3: Ergebnisse

4.3 Abgleich des FE-Modells mit den Versuchsergebnissen

In diesem Abschnitt soll ein Abgleich zwischen FE-Berechnungen und den zuvor vorgestellten Versuchen erfolgen. Dazu wird zu jeder Versuchsreihe ein entsprechendes FE-Modell erstellt und die Ergebnisse aus Versuch und Modellierung gegenübergestellt. Da im Modell keine Bruchprozesse des Holzes abgebildet werden, kann hier keine Maximallast ermittelt werden. Damit verbleibt allein der Vergleich der axialen Steifigkeit über den K_{ser} -Wert.

Für die Versuchskörper sind, mit Ausnahme der Rohdichte, keine Materialparameter bekannt. Es wird angenommen, dass das Holz der Festigkeitsklasse C24 entsprach. Damit können die Materialparameter aus Abschnitt 4.1.4 übernommen werden. Ebenso werden die geometrischen Parameter der Schraube sowie der Netzdichte aus diesem Abschnitt übernommen. In Abbildung 4.6 sind beispielhaft die Ergebnisse des Versuchs 2.1-4 der 30°-Serie und die Ergebnisse der Simulation gegenübergestellt.



Abbildung 4.6: Vergleich FE mit Versuch 2.1-4

Es sei angemerkt, dass der im Diagramm dargestellte Versuch mit einem K_{ser} -Wert von 41,2 kN/mm den größten Wert seiner Serie repräsentiert. Eine Gegenüberstellung der Mittelwerte aus den Versuchen mit den im FE-Modell gewonnen Werten ist in Tabelle 4.4 zusammengestellt.

Versuchsserie	$K_{ser,mean}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}/K_{ser,mean}$ [-]
30°	$30,\!12$	68,76	2,28
45°	27,65	54,52	1,97
29.1	12,16	27,25	2,24
31.1	25,61	49,20	1,92
35.1	30,90	63,93	2,07
37.1	35,86	66,34	1,85

Tabelle 4.4: Ergebnisse

4.4 Diskussion der Ergebnisse

Bei Betrachtung von Tabelle 4.4 fällt auf, dass die im Versuch und im Modell ermittelten axialen Steifigkeiten in erheblichem Maße voneinander abweichen. Im Modell wird die

Steifigkeit zwischen 85% und 128% überschätzt. Dies lässt sich durch zahlreiche Faktoren erklären. Zunächst ist unklar, inwieweit die angenommenen Materialparameter die tatsächlichen Eigenschaften der Versuchskörper repräsentieren.

Das FE-Modell basiert darüber hinaus auf der Annahme eines perfekten orthotropen Materials des Holzes. So werden beispielsweise Schwankungen der Festigkeit durch die Jahrringstruktur und Ähnliches nicht abgebildet. Das Modell geht zudem von perfekten und spannungsfreien Zuständen vor Belastung aus. Die Schraube wird ideal vom umgebenden Holz umschlossen, so als sei diese in eine Flüssigkeit getaucht, welche anschließend ohne Spannungen und frei von lokalen Brüchen bzw. Rissen erstarrt. In Realität erfährt das Holz durch den Einschraubvorgang eine Vorschädigung, es kommt zur lokalen Zerstörung der gewachsen Struktur und erste Risse treten auf (Vgl. Abschnitt 2.2).



Abbildung 4.7: Holzgewinde

In Abbildung 4.7 ist dieser Umstand anhand eines aufgetrennten Holzgewindes dargestellt. Hier wurde die Schraube ohne Vorbohren eingebracht. Es zeigt sich eine Struktur im Holz, welche nicht den idealen Bedingungen des Modells entspricht.

Unter Berücksichtigung der unzutreffenden Abbildung des tatsächlichen Gewindes im Modell, sollen im folgenden Kapitel Möglichkeiten dargestellt werden, wie das Modell modifiziert werden kann, um dennoch realistische Ergebnisse zu erzielen.

5 Modellierungsvarianten

5.1 Modellierung von Rissen

Aufgrund des in Abschnitt 2.2 erläuterten Auftretens von Rissen, wird versucht diese im Modell abzubilden. Dafür wird zunächst der zylindrische Bereich der Netzverfeinerung in eine beliebige Anzahl von Teilzylindern zerlegt, dessen Netzknoten in den horizontalen Berührungsebenen nicht miteinander verbunden werden. In den Berührungsebenen soll ein *Cohesive Zone Model (CZM*, ein Modell der Bruchmechanik) implementiert werden. Mit dem *CZM* von *ANSYS* lassen sich zwei verschiedene Moden der Bruchmechanik abbilden (Vgl. Abb. 5.1).



Abbildung 5.1: Mode I und II der Bruchmechanik [1]

Mode I beschreibt das Auseinanderreißen zweier Schichten normal zu ihrer Berührungsebene. Mode II hingegen das Abscheren zweier Schichten tangential zur Berührungsebene. Hier soll Mode I verwendet werden, um ein Reißen des Holzes aufgrund einer Überschreitung der Querzugfestigkeit zu simulieren. Zur Vereinfachung wird nur ein Winkel von 90° zwischen Schraubenachse und Holzfaserrichtung betrachtet. In ANSYS lässt sich das Cohesive Zone Model am besten durch Verwendung von Kontaktelementen implementieren. In Abbildung 5.2 sind diese beispielhaft für einen Rissabstand in Höhe der Gewindesteigung dargestellt.



Abbildung 5.2: Kontaktelemente für Risse

Die Kontaktpaare werden mit der Option *bonded* erstellt. Das bedeutet, dass der Kontakt fest miteinander verbunden ist. Das *Cohesive Zone Model* wird dann über die Definition eines entsprechenden Materials aktiviert. Als Parameter müssen hier die maximale Spannung σ_{max} quer zur Berührungsebene sowie der Weg u_n^c ab Beginn des Risses bis zum vollständigen Abbau der Spannungen angegeben werden. Das Materialmodell ist in Abbildung 5.3 dargestellt.



Abbildung 5.3: Materialmodell CZM Mode I [2]

Für σ_{max} wird der Wert der Querzugfestigkeit verwendet. Für Brettschichtholz aus Nadelholz kann aus [19] ein mittlerer Wert, bei einer Holzfeuchte von 12%, von etwa 2 N/mm² abgelesen werden. Für u_n^c wird aufgrund der Sprödigkeit von Holz bei Querzugbelastung ein sehr geringer Wert angenommen, z.B. 0,0072 mm.

Ergebnisse und Diskussion

Zur Beurteilung dieser Modellierungsmethode wird ein Modell mit den Abmessungen des Versuchs 29.1 erstellt. Für den Abstand der Risse wird die Höhe einer Gewindesteigung gewählt. Zum Vergleich wird ein Referenzmodell ohne Risse erstellt. Ein Vergleich der axialen Steifigkeit beider Modelle zeigt eine Verringerung der Steifigkeit beim Modell mit Rissen von knapp 10%.

Zur qualitativen Beurteilung wird Abbildung 5.4 betrachtet. Hier sind die Querzugspannungen im Holz für eine Verschiebung des Schraubenkopfes von 1 mm in der verformten Lage dargestellt. Die Verformungen sind um den Faktor 10 überhöht dargestellt. Es ist zu erkennen, dass die Risse im oberen Bereich schon weitgehend geöffnet sind und sich die Rissweite immer weiter verringert, je weiter der Riss von der Lasteinleitung entfernt ist.



Abbildung 5.4: Querzugspannung in verformter Lage

Wird die Verformung betrachtet, so fällt auf, dass sich am Rissanfang (siehe Pfeil) die Rissflanken zum Teil ineinander schieben. Offenbar sind die Kontakte nach einmaliger Überschreitung der definierten Zugspannung nicht mehr als solche aktiv. Schließen sich die Kontakte nach einer Öffnung wieder und werden einer Druckbelastung ausgesetzt, so können keine Spannungen über die Rissfläche übertragen werden und die Elemente schieben sich ineinander. Damit scheint dieses Modell nur geeignet zu sein, wenn bekannt ist, dass sich die Risse nach Öffnung nicht wieder schließen, d.h. die Kontakte keiner anschließenden Druckbelastung ausgesetzt werden. Da dies offensichtlich im vorliegenden Fall nicht gewährleistet ist, erscheint diese Modellierungsmethode hier ungeeignet.

5.2 Modellierung mit Element Birth and Death

Mithilfe der *Element Birth and Death* Methode von *ANSYS* ist es möglich gezielt einzelne Elemente ein- und auszuschalten. Hier soll die Methode angewandt werden um Elemente zu deaktivieren, welche bestimmte Spannungen überschritten haben. Bei der Deaktivierung werden die Elemente in Wirklichkeit nicht gelöscht, sondern ihre Steifigkeit drastisch reduziert. Standardmäßig wird dazu die Elementsteifigkeit mit dem Faktor 10^{-6} multipliziert. Etwaige Lasten der Elemente werden im Elementlastvektor zu Null gesetzt. Im Folgenden soll die Implementierung im Rahmen dieser Arbeit erläutert werden.

Bevor die ersten Elemente deaktiviert werden können, muss ein initialer Lastschritt gelöst werden. Im anschließenden Postprocessing werden die Spannungen der Elemente hinsichtlich vorgegebener Grenzwerte überprüft und das Ergebnis in einer Matrix, entsprechend Tabelle 5.1, festgehalten.

Tabelle	5.1:	Erge	bnisse
---------	------	------	--------

Nummer	Querzug	Schub	$f_{t,90} > f_{t,90,max}?$	$f_v > f_{v,max}?$	Selektiert?
$1n_{el}$	$f_{t,90}$	f_v	1 / 0	1 / 0	-1 / 1

Spalte 1 wird mit Zahlen von 1 bis zur höchsten im Modell vorkommenden Elementnummer durchnummeriert. Anschließend wird der Selektionsstatus aller Elemente überprüft und das Ergebnis in Spalte 6 geschrieben. Dieser Schritt wird zur Ausgabe der Elementspannungen benötigt. Nun werden für alle selektierten Elemente (beispielsweise alle Elemente der Holzmatrix) die zu untersuchenden Spannungen ausgelesen. Zum Abschluss wird in einer Schleife überprüft, ob die jeweilige Spannung einen vorgegebenen Grenzwert überschreitet und diese Information ebenfalls in einer Spalte der Matrix gespeichert.

Nach Abschluss der Berechnung des ersten Lastschrittes und dem oben beschriebenen Postprocessing geht die Berechnung über in eine Schleife, bestehend aus Lösung und Postprocessing, für alle weiteren Lastschritte. Im jeweiligen Lösungsteil werden vor dem *solve*-Befehl jeweils alle Elemente selektiert, welche den Grenzwert überschritten haben und anschließend mit dem Befehl *ekill* deaktiviert.

Zur Auswertung wird darüber hinaus die Liste der deaktivierten Elemente für jeden Lastschritt gespeichert. Mithilfe eines separaten Skriptes können diese dann später visualisiert werden (Vgl. Abb. 5.5) und es wird möglich zu überprüfen, welche Elemente in welchem Lastschritt deaktiviert wurden.

5.2.1 Berücksichtigung der Querzugfestigkeit

In einem ersten Schritt wird überprüft wie sich die Vorgabe einer Querzugfestigkeit im Rahmen der *Birth and Death* Methode auf die Ergebnisse auswirkt. Dies kann als alternatives Vorgehen zu der in Kapitel 5.1 beschriebenen Modellierung von Rissen mithilfe des *Cohesive Zone Models (CZM)* verstanden werden. Der Vorteil dieses Verfahrens liegt in der Beliebigkeit der sich einstellenden "Risse". Im Gegensatz zum *CZM* müssen hier keine Bereiche für Risse a priori festgelegt werden. Allerdings können sich bei diesem Verfahren auch keine flächenhaften Risse einstellen. Stattdessen fallen zunächst einzelne Elemente aus, welche sich bei erhöhter Belastung zu Schichten verbinden. Abbildung 5.5 verdeutlicht dies für vier verschiedene Belastungszustände. Dabei sind die deaktivierten Elemente in türkis gezeichnet. Die Querzugfestigkeit ist hier zu 2 N/mm^2 festgelegt.



Abbildung 5.5: Birth and Death: deaktivierte Elemente

Zur Abbildung eines realistischen Bruchverhaltens sollte die Elementgröße im Bereich von Rissen möglichst klein gewählt werden.

Das Verhalten der axialen Steifigkeit wird in Abbildung 5.6 dargestellt. Nachdem die ersten Elemente ausfallen, zeigt sich ein zunehmend nachgiebiges und damit nichtlineares Verhalten. Damit wird qualitativ eine bessere Übereinstimmung zwischen Versuch und Modell erreicht.



Abbildung 5.6: Vergleich der axialen Steifigkeit mit und ohne BaD

5.2.2 Berücksichtigung der Schubfestigkeit

Aufgrund des erwartbar hohen Einflusses der Schubfestigkeit in der Mantelfläche des gewindeumschließenden Zylinders, soll diese neben der Querzugfestigkeit als weiteres Kriterium implementiert werden. Dazu werden die Schubspannungen vereinfachend in einem zylindrischen Koordinatensystem ausgewertet. Es wird also nicht zwischen den verschiedenen Schubspannungsebenen unterschieden. Die Ergebnisse werden anschließend mit einem gewählten Grenzwert verglichen und bei einer Überschreitung im nächsten Lastschritt deaktiviert. Das Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm ist Abbildung 5.7 zu entnehmen.

Es zeigt sich, dass die axiale Steifigkeit für kleine Verschiebungen weitgehend mit der des Standardmodells übereinstimmt. Im weiteren Verlauf verhält sich die Steifigkeit nichtlinear und erreicht einen Maximalwert. Damit wird qualitativ eine hohe Übereinstimmung zwischen Versuchen und Simulation erreicht. Aus der Kombination zwischen vorgegebener Querzug- und Schubfestigkeit erscheint eine realitätsnahe Abbildung des Kraft-Relativverschiebungsverlaufs möglich.



Abbildung 5.7: Vergleich verschiedener Modellierungsvariaten

5.3 Modellieren einer weichen Schicht

Zur Berücksichtigung der durch den Einschraubvorgang lokal gestörten Holzmatrix, wird im Modell ein zusätzliches Zylindervolumen implementiert. Damit ist es möglich in unmittelbarer Umgebung der Schraube andere Materialparameter zu verwenden. Abbildung 5.8 verdeutlicht dieses Vorgehen. Der Radius des Zylinders ist variabel. Damit ist vorstellbar, das Modell durch Variation der Materialeigenschaften und des Radius mithilfe von Versuchsdaten zu kalibrieren.



Abbildung 5.8: Visualisierung der verschiedenen Materialien

6 Hinweise zum Modell

In diesem Kapitel soll auf die Beschränkungen und Probleme, welche bei der Modellierung auftreten, eingegangen werden.

6.1 Schwierigkeiten der Geometrieerzeugung

ANSYS Mechanical APDL bietet zur Erstellung der Modellgeometrie im Vergleich zu modernen CAD Programmen nur sehr rudimentäre Funktionen. Zur Erzeugung von Volumen gibt es eine Reihe von Grundelementen, wie beispielsweise Blöcke oder Zylinder. Komplexe Geometrien werden in der Regel durch Anwendung von booleschen Operatoren erzeugt, indem zum Beispiel Volumen addiert oder voneinander subtrahiert werden. Damit ist es zumindest theoretisch möglich, jede denkbare Geometrie zu erzeugen. In der Praxis treten dabei allerdings zahlreiche Probleme auf. Diese lassen sich zum Teil durch alternative und nicht immer logische Vorgehensweisen umgehen, führen dadurch allerdings zu einem hohen Zeitaufwand. An einem kleinen Beispiel soll eines der Probleme geschildert werden, welches regelmäßig auftrat.

Bei einer FE-Simulation sollten Singularitäten möglichst vermieden werden. Neben anderen möglichen Ursachen, werden zum Beispiel geometrische Singularitäten durch Querschnittssprünge oder scharfe Kanten hervorgerufen. In diesen Bereichen konvergiert die FE-Lösung nicht. Eine Netzverfeinerung führt zu immer größer werdenden Spannungen, welche in der Realität nicht auftreten. Im vorliegenden Fall finden sich scharfe Kanten bei der Schraube am Übergang vom Kern zu den Flanken als auch an den Flankenspitzen. Zur Verringerung von Singularitäten wäre es also zweckmäßig diese Kanten bzw. Spitzen zu verrunden. Dies erscheint durchaus gerechtfertigt, da Holzschrauben produktionsbedingt keine ideal spitze Geometrie aufweisen. Für die Verrundung werden im Modell Radien für die Begrenzungslinien des Flankenquerschnitts gewählt. Abbildung 6.1 zeigt dafür die verschiedenen Schritte zum Erstellen der Schraubengeometrie.



Abbildung 6.1: Erzeugen einer Schraubengeometrie mit Verrundungen

Hier werden zur Verdeutlichung überproportional große Radien verwendet. Nachdem der erste Gewindegang erzeugt ist, wird dieser mehrfach entlang der Schraubenachse kopiert. Um für die Berechnung ein kraftschlüssiges Netz zu erzeugen, müssen alle Teilvolumen entweder miteinander verklebt oder zu einem Volumen verbunden werden. Dafür bietet ANSYS die Befehle vglue bzw. vadd an. An dieser Stelle zeigt sich die Schwäche von Mechanical APDL. Statt den Befehl auszuführen erscheint die in Abbildung 6.2 angegebene Fehlermeldung.



Abbildung 6.2: Error beim Erzeugen einer Schraubengeometrie mit Verrundungen

Eine Anpassung des *BTOL*-Wertes wie vorgeschlagen bringt hier keinen Erfolg. In manchen Fällen ist es dann hilfreich die zu verklebenden Volumen vor Ausführen des Befehls durch eine Skalierung deutlich zu vergrößern und anschließend wieder in die Originalgröße zu versetzen. Doch auch dieses Vorgehen führt hier nicht zum Erfolg. Schlussendlich ist dadurch die Verrundung und damit eine Verringerung von Singularitäten im Modell nicht möglich.

Ein weiterer Fehler, welcher in Zusammenhang mit der Geometrie auftritt, hängt mit der Größe des Modells zusammen. Durch die Parametrisierung ist es theoretisch möglich beliebige Schraubenlängen zu untersuchen. Wird allerdings beispielsweise eine Schraubenlänge von 300 mm vorgegeben, so werden zwar alle Volumen ordnungsgemäß erstellt, die Vernetzung des Holzgewindes bricht allerdings mit der in Abbildung 6.3 gezeigten Fehlermeldung ab. Eine Recherche zu diesem Fehler brachte keine Ergebnisse. Es zeigt sich, dass der Fehler umgangen werden kann, indem die Radien der Teilvolumen für Holzgewinde
und Netzverfeinerung vergrößert werden.



Abbildung 6.3: Error bei großen Schraubenlängen

6.2 Schwierigkeiten der Berechnung

Bei der Berechnung hat sich insbesondere ein Problem herauskristallisiert. Unter Berücksichtigung von geometrischen Nichtlinearitäten durch das Kommando *nlgeom,on* ist eine stabile Berechnung nur für kleine Verschiebungen des Schraubenkopfes möglich. Insbesondere der Einsatz der *Birth and Death* Methode führt schon bei sehr kleinen Verschiebungen im Bereich von 0,1 mm zu einem Abbruch der Berechnung mit dem Hinweis auf zu starke Verformungen einzelner Elemente. Die genaue Fehlermeldung lautet:

*** ERROR *** CP = 9012.545 TIME = 14:44:27

Element xxxx (type = 1, SOLID187) (and maybe other elements) has become highly distorted. Excessive distortion of elements is usually a symptom indicating the need for corrective action elsewhere. Try incrementing the load more slowly (increase the number of substeps or decrease the time step size). You may need to improve your mesh to obtain elements with better aspect ratios. Also consider the behavior of materials, contact pairs, and/or constraint equations. Please rule out other root causes of this failure before attempting rezoning or nonlinear adaptive solutions. If this message appears in the first iteration of first substep, be sure to perform element shape checking.

Eine Untersuchung der jeweils zu stark verformten Elemente zeigt, dass diese keinem bestimmten Bereich des Modells zuzuordnen sind. Damit sind die Lösungsmöglichkeiten in Bezug auf eine Verbesserung des Netzes sehr eingeschränkt. Eine Erhöhung oder Verringerung der Netzdichten bringt keinen Erfolg.

Grundsätzlich können derartige Probleme gelöst werden, indem das Netz erneuert wird, bevor sich Elemente zu stark verformen. Dazu wird die Berechnung angehalten und ein neues Netz in der verformten Lage erstellt. ANSYS bietet hierfür zwei Möglichkeiten. Zum einen das so genannte *rezoning*. Dabei wird manuell für Teile des Modells oder für das gesamte Modell ein neues Netz erzeugt. Alternativ kann über Mesh nonlinear adaptivity dieses Vorgehen vollautomatisch erfolgen. Allerdings sind beide Methoden technisch ausgesprochen anspruchsvoll. So müssen beispielsweise sämtliche Spannungen und Randbedingungen des alten Netzes auf das neue übertragen werden. Aus diesem Grund bietet ANSYS diese Möglichkeiten nicht für das quadratische Element SOLID187 an. Derzeit ist dies nur mit dem linearen Element SOLID285 möglich. Aufgrund der hohen benötigten Rechenleistung werden alle Berechnungen auf den Hochleistungsrechnern des bwUniCluster durchgeführt. Auf diesem führt eine Berechnung mit dem SOLID285 Element allerdings zu einem unbekannten Fehler. Daher bleibt für Berechnungen mit der Birth and Death Methode derzeit nur die Möglichkeit geometrische Nichtlinearität, unter Inkaufnahme möglicherweise unzutreffender Ergebnisse, nicht zu berücksichtigen.

7 Durchgeführte Versuche

Der Abgleich des FE-Modells mit bestehenden Versuchsdaten in Kapitel 4.3 hat gezeigt, dass zwischen Modell und Versuch erhebliche Abweichungen bestehen. Bezogen auf die axiale Steifigkeit liefert das Modell signifikant höhere Werte, als bei den bisher ausgewerteten Versuchen gemessen wurden. Daher sollen eigene Versuche durchgeführt werden, um speziell diesen Aspekt näher zu beleuchten.

Um realistische Materialparameter für die Modelle zu erhalten, werden zunächst für die verwendeten Hölzer Versuche zur Bestimmung der E-Moduln in Richtung der Schraubenachse durchgeführt. Anschließend wird eine Serie von Ausziehversuchen in Furnierschichtholz aus Fichte durchgeführt, um eine optimale Anordnung der Wegaufnehmer am Probekörper zu identifizieren.

Aufgrund der höheren Dichte und den geringeren Schwankungen der Materialeigenschaften von Hölzern aus Buche, wird erwartet, dass diese Versuche besser mit dem entwickelten Modell korrelieren.

Daher werden in den weiteren Serien, unter Beibehaltung der Probekörpergeometrie, neben Versuchen mit Fichtenholz auch solche mit Buchenholz und Furnierschichtholz aus Buche durchgeführt. Darüber hinaus wird ein Prototyp einer Schraube geprüft, welche ohne Vorbohren in Buchenholz eingedreht werden kann.

Zur Beurteilung des Verbundes werden zusätzlich Ausziehversuche durchgeführt, bei denen die Schrauben nicht eingeschraubt, sondern eingeklebt werden.

Alle Probekörper weisen einen Kraftfaserwinkel von 90° auf. Eine Übersicht aller durchgeführten Versuche findet sich in Tabelle 7.1. Die detaillierte Beschreibung der Ausziehversuche erfolgt in Abschnitt 7.3.

7.1 Geometrie der Probekörper

Grundsätzlich sollen, mit Ausnahme der Serien Kt-m und Kt-u, alle Probekörper mit der selben Geometrie erstellt werden. Damit soll eine Vergleichbarkeit der verschiedenen Hölzer und Schrauben gewährleistet werden.

Zur Festlegung der Einbindetiefe spielt die Ausziehtragfähigkeit eine entscheidende Rolle.

Es wird ein Versagen des Verbundes zwischen Schraube und Holz angestrebt. Damit ist der Einbindetiefe eine Grenze nach oben gesetzt, um ein Stahlversagen der Schraube zu vermeiden. Für die verwendete Schraube ist in der ETA 11/0190 [9] eine charakteristische Zugtragfähigkeit von 20 kN angegeben. Aus Erfahrungen der Versuchsanstalt für Stahl, Holz und Steine, ist für das verwendete Buchenfurnierschichtholz davon auszugehen, dass die Zugtragfähigkeit der verwendeten Schrauben bis zu einer Einbindetiefe von $6 \cdot d$ nicht maßgebend wird. Furnierschichtholz aus Buche ist hier ausschlaggebend, da alle weiteren Hölzer eine geringere Rohdichte aufweisen und damit gleichermaßen eine geringere Ausziehtragfähigkeit erwarten lassen. Daraus leitet sich eine Probekörperhöhe von 48 mm ab.

Für die Abstände der Schraube zu den Rändern empfiehlt die DIN EN 1382 [13] Werte von $10 \cdot d$ parallel zur Faser und $5 \cdot d$ quer dazu (Vgl. Abb. 7.1).



Abbildung 7.1: Randabstände nach DIN EN 1382 [13]

Daraus ergäben sich Abmessungen der Probekörper von 160x80x48 mm.

Zur Herstellung der Probekörper werden Fichten- und Buchenschnittholz sowie Furnierschichtholz aus Fichte und Buche eingesetzt. Für das Schnittholz standen Bohlen mit einer Dicke von knapp 65 mm zur Verfügung. Damit wäre es grundsätzlich möglich die geforderte Geometrie einzuhalten. Allerdings soll für die Schnitthölzer eine Bestimmung des E-Moduls in Richtung der Schraubenachse erfolgen. Zur normgerechten Durchführung ist dafür eine Probekörperhöhe von 90 mm erforderlich (Vgl. Abschnitt 7.2.1). Dies übersteigt die vorhandene Bohlenstärke. Daher wird die Anordnung der Probekörper im Zuschnitt geändert. Die Schrauben werden nun, bezogen auf die Ausgangsbohlen in dessen Schmalseite eingeschraubt. Daraus ergibt sich eine Verringerung der Randabstände quer zur Faser. Diese Abweichung zur Norm wird in Kauf genommen und die realisierten Abmessungen ergeben sich somit zu 160x60x48 mm. Durch vorab durchgeführte Einschraubversuche wurde überprüft, dass es aufgrund der verringerten Randabstände beim Eindrehen der Schrauben zu keinem Spalten des Holzes kommt. Für die Bestimmung der E-Moduln der Schnitthölzer ist die Lage der Probekörper beim Zuschnitt wesentlich. Für jeden Ausziehversuch in Fichten- und Buchenschnittholz wird vorab an einem separaten Probekörper der zur Schraubenachse parallele E-Modul bestimmt. Damit die zu ermittelnden E-Moduln auch tatsächlich den entsprechenden Ausziehversuch repräsentieren, werden die Probekörper zur Bestimmung der E-Moduln jeweils aus der benachbarten Lage der Probekörper der Ausziehversuche entnommen. Abbildung 7.2 verdeutlicht dies für die Serien aus Fichtenschnittholz.

Die Probekörper mit den eingeschraubten sowie den eingeklebten Schrauben werden jeweils aus einer Bohle in der benachbarten Lage entnommen. Damit wird eine Vergleichbarkeit der verschiedenen Serien erzielt.



Abbildung 7.2: Skizze für den Zuschnitt

7.2 Bestimmung der E-Moduln

Aufgrund der erwartbar hohen Streuung der Materialparameter bei Schnittholz werden für sämtliche Versuche, bei denen die Probekörper aus Fichten- oder Buchenschnittholz bestehen, die E-Moduln in Richtung der Schraubenachse bestimmt. Es ist davon auszugehen, dass dieser den größten Einfluss auf das Ergebnis der Simulation hat. Die noch fehlenden Materialparameter können dann der Literatur entnommen und über eine Umrechnung angeglichen werden.

Serie	Holzart	Schraubentyp	Beschreibung
V-F-E	Schnittholz aus Fichte	-	Bestimmung der E-Moduln für Serie V-F
V-Bu-E	Schnittholz aus Buche	-	Bestimmung der E-Moduln für Serie V-Bu
K-F-E	Schnittholz aus Fichte	-	Bestimmung der E-Moduln für Serie K-F
K-Bu-E	Schnittholz aus Buche	_	Bestimmung der E-Moduln für Serie K-Bu
FG-Bu-E	Schnittholz aus Buche	_	Bestimmung der E-Moduln für Serie FG-Bu
Kt-m	Furnierschichtholz aus Fichte	Vollgewindeschraube	Untersuchung des Messpunktes. Hier: Messung zur Mitte des Probekörpers
Kt-u	Furnierschichtholz aus Fichte	Vollgewindeschraube	Untersuchung des Messpunktes. Hier: Messung zur Unterkante des Probekörpers
V-F	Schnittholz aus Fichte	Vollgewindeschraube	Vergleichsserie für Fichtenholz
V-Bu	Schnittholz aus Buche	Vollgewindeschraube	Vergleichsserie für Buchenholz
V-Ba	Furnierschichtholz aus Buche	Vollgewindeschraube	Vergleichsserie für Buchenfur- nierschichtholz
K-F	Schnittholz aus Fichte	Vollgewindeschraube	Schraube eingeklebt
K-Bu	Schnittholz aus Buche	Vollgewindeschraube	Schraube eingeklebt
K-Ba	Furnierschichtholz aus Buche	Vollgewindeschraube	Schraube eingeklebt
FG-Bu	Schnittholz aus Buche	Fagus- $Schraube$ - I	Vergleichsserie neue Schraube
FG-Ba	Furnierschichtholz aus Buche	Fagus-Schraube-I	Vergleichsserie neue Schraube
FG-K	Furnierschichtholz aus Buche	Fagus- $Schraube$ - I	Vergleichsserie neue Schraube, eingeklebt

Tabelle 7.1: Übersicht aller Versuche

7.2.1 Versuchsaufbau

Der Versuchsaufbau erfolgt entsprechend Abbildung 7.3, in Anlehnung an DIN EN 408 [15]. Die Last wird über eine Kugelkalotte eingeleitet. Damit wird der Einfluss herstellungsbedingter Ungenauigkeiten in der Planparallelität der beiden gegenüberliegenden Lasteinleitungsflächen minimiert und eine gleichmäßige Lasteinleitung ohne Biegung sichergestellt. Zur Messung der Stauchung des Probekörpers werden jeweils auf der Vorderund Rückseite induktive Wegaufnehmer mit einem planmäßigen Messbereich von 2 mm angebracht. Diese Wegaufnehmer können grundsätzlich auch mehr als 2 mm Weg messen, jedoch leidet die Messgenauigkeit, wenn sie außerhalb vom optimalen Messbereich betrieben werden. Um im richtigen Bereich zu messen wird die Ausgabe von der Einheit mm auf das tatsächliche Ausgangssignal in mV/V umgestellt. Damit lässt sich bei der Arretierung der Wegaufnehmer der optimale Bereich einstellen.

Gemessen wird im mittleren Abschnitt der Versuchskörper auf einer Länge von 54 mm. In diesem Bereich kann von einer gleichmäßigen Spannungsverteilung ausgegangen werden und Effekte der Lasteinleitung haben keinen Einfluss auf das Messergebnis. Die tatsächliche Stauchung der Probekörper wird aus dem arithmetischen Mittel der, von den beiden Wegaufnehmern aufgezeichneten, Wege bestimmt. Damit wird ein Messfehler eliminiert, welcher sich aus einer Schiefstellung des Probekörpers ergeben könnte.



Abbildung 7.3: E-Modul Bestimmung: Versuchsaufbau

7.2.2 Versuchsdurchführung

Nachdem die Versuchskörper wie in Abbildung 7.4 vorgerichtet sind, wird die Last durch eine konstante Prüfgeschwindigkeit aufgebracht. Nach etwa 1 bis 2 mm Weg wird der Versuch beendet.



Abbildung 7.4: E-Modul Bestimmung: Versuchsdurchführung

7.2.3 Ergebnisse

Für die Auswertung der Versuche werden zunächst die Spannungs-Dehnungs-Diagramme benötigt. Zur Berechnung der Spannung wird die Kraft durch die Querschnittsfläche des Probekörpers geteilt. Für die Dehnung wird die gemessene Länge durch die Ausgangslänge von 54 mm dividiert. Mit diesen Daten lassen sich Diagramme entsprechend Abbildung 7.5 zeichnen. Hier ist beispielhaft der Versuch V-Bu-E-1 dargestellt.



Abbildung 7.5: Spannungs-Dehnungs-Diagramm

Zur Auswertung bzw. zur Bestimmung des E-Moduls wird im linearen Bereich eine Regressionsgerade erstellt. Ihre Steigung entspricht dem E-Modul. Im gezeigten Beispiel beträgt der E-Modul also $1015\,\rm N/mm^2.$

Die Ergebnisse aller Versuche zur Bestimmung des E-Moduls finden sich im Anhang im Abschnitt A.1. In Tabelle 7.2 sind die Mittelwerte der einzelnen Versuchsserien zusammengefasst.

Tabelle	$72 \cdot$	Mittelwerte	der	E-Moduln	aller	genrüften	Serien
Tabelle	1.4.	Mitterwerte	uer	E-Mouum	aner	gepruiten	Serien

Serie	$\mathbf{E_{T,mean}}$ [N/mm ²]
V-F-E	383
K-F-E	352
V-Bu-E	1000
K-Bu-E	996
FG-Bu-E	987

7.3 Ausziehversuche

7.3.1 Schrauben

Für den überwiegenden Teil der Versuche wurde ein Typ einer klassischen Vollgewindeschraube verwendet. Sie wird der Einfachheit halber im Folgenden als *Vollgewindeschraube* bezeichnet. In Tabelle 7.3 sind die wesentlichen zugehörigen Geometrieparameter angegeben.

Tabelle 7.	3: Schra	aubengeo	ometrie
------------	----------	----------	---------

Parameter:	Wert [mm]
Nenndurchmesser	8,0
Kerndurchmesser	5,0
Gewindesteigung	3.7
Länge	380

Die verbleibenden Versuche wurden mit der *Fagus-Schraube-I* durchgeführt. Dabei handelt es sich um den Prototyp einer Teilgewindeschraube mit einer Bohrspitze, welche planmäßig ohne Vorbohren in Harthölzer wie Buchenschnittholz und Buchenfurnierschichtholz eingeschraubt wird.

Beide Schrauben sind in Abbildung 7.6 dargestellt.



Abbildung 7.6: Schraubentypen: oben Fagus-Schraube-I, unten Vollgewindeschraube

Zugtragfähigkeit

Für beide Schraubentypen wurde die Zugtragfähigkeit ermittelt. Dabei ergaben sich im Mittel Tragfähigkeiten von 23,4 kN für die *Vollgewindeschraube* und 24,3 kN für die *Fagus-Schraube-I*.

Eindrehen der Schrauben

Alle Schrauben wurden mit einer stationären Maschine eingedreht. Diese Art der Einschraubung gewährleistet einen rechten Winkel zwischen Schraubenachse und Holzoberfläche.

Nach dem Einschrauben sind deutliche Unterschiede zwischen den beiden Schraubentypen an der Eintrittsstelle im Holz zu erkennen. Während bei den *Vollgewindeschrauben* nur ein geringes Aufspalten der Buchenhölzer zu erkennen ist, so ist bei den Schrauben vom Typ *Fagus-Schraube-I*, insbesondere beim Einschrauben in Buchenfurnierschichtholz, ein ausgeprägtes Spalten zu beobachten. Abbildung 7.7 verdeutlicht dies.



Abbildung 7.7: Aufspalten bei Fagus-Schraube-I in Buchenfurnierschichtholz

7.3.2 Untersuchung des Messpunktes

Bei den in Kapitel 4 beschriebenen Versuchen wurden parallel drei verschiedene Wegmessungen vorgenommen. So wurde die Relativverschiebung zwischen der Schraube an der Oberseite und dem Mittelpunkt des Probekörpers und ebenso die Relativverschiebung zwischen der Schraube an der Unterseite und dem Mittelpunkt des Probekörpers gemessen. Außerdem wurde die Relativverschiebung zwischen der Schraube an der Oberseite und der Oberfläche der Stahlplatte gemessen. Alle drei Arten der Messung führten zu deutlichen Unterschieden im Last-Relativverschiebungs-Diagramm. Abbildung 7.8 verdeutlicht dies.



Abbildung 7.8: Vergleich unterschiedlicher Messungen [22]

Dabei beschreibt die blau gestrichelte Kurve die Messung gegen die Stahlplatte. Hier ist deutlich ein anfänglicher Schlupf erkennbar. Doch auch die Steigung der Geraden im linearen Bereich weist den geringsten Wert auf. Diese Messung führt also rechnerisch zu den geringsten Steifigkeiten der Verbindung. Bei der grün gestrichelten Kurve handelt es sich um die Messung zum Mittelpunkt des Probekörpers. Da der Probekörper sich beim Anpressen an das Stahlauflager bewegt, sich somit aber auch der Messpunkt gleichermaßen mit bewegt, wird bei dieser Messmethode der anfängliche Schlupf nicht gemessen. Die rote Kurve repräsentiert die Messung von der Unterseite der Schraube zum Mittelpunkt des Probekörpers. Hier wird erwartungsgemäß am wenigsten Weg gemessen, da sich der Großteil der Verbundspannungen bereits in der oberen Hälfte des Probekörpers abgebaut hat. Daraus resultieren hier die rechnerisch größten Steifigkeiten.

Grundsätzlich wäre eine Messung entsprechend der blauen Kurve, also die Relativverschiebung zwischen der Oberkante des Probekörpers und der Schraube an der Austrittsstelle naheliegend. Es stellt sich jedoch die Frage, warum dies zu den rechnerisch geringsten Steifigkeiten führte. Die Steigung der grünen Kurve ist um mehr als 30% höher. Zunächst ist eine höhere Steifigkeit der grünen Kurve verständlich. Stellt man sich den Probekörper als eine Art Schwamm vor, so presst die Schraube diesen gegen das Auflager und der Messpunkt in der Mitte verschiebt sich leicht nach oben. Damit wird effektiv weniger Weg gemessen und somit eine höhere Steifigkeit berechnet. Dieser Effekt ist auch im FE-Modell erkennbar. Allerdings belaufen sich die Differenzen dort nur auf etwa 5%. Es ist vorstellbar, dass sich die großen Differenzen durch eventuelle Nachgiebigkeiten im Versuchsaufbau erklären lassen. Zur Klärung dieser Frage wären allerdings umfangreiche Untersuchungen des Versuchsstandes notwendig.

Aufgrund der oben angeführten Gründe erscheint eine Messung entsprechend der grün gestrichelten Linie, also die Messung der Differenz zwischen einem Referenzpunkt oben an der Schraube und der Mitte des Holzblocks zweckmäßig. Eine solche Messung wird bei der Serie Kt-m realisiert. Dennoch soll noch eine weitere Messung untersucht werden. Dabei wird nicht zur Mitte des Probekörpers, sondern zur Unterkante gemessen. Diese Messung wird bei der Serie Kt-u durchgeführt. Da sich dieser Punkt absolut gesehen weiter nach oben verschiebt als der Mittelpunkt des Probekörpers und zum gleichen Bezugspunkt der Schraube an der Oberseite gemessen wird, müssen die gemessenen Wege bei dieser Messung geringer ausfallen. Es ist daher zu erwarten, dass die Serie Kt-u zu rechnerisch höheren Steifigkeiten als Serie Kt-m führt.

7.3.3 Serien Kt-m und Kt-u

Wie im vorangegangenen Abschnitt erläutert, ist zu erwarten, dass sich eine Verschiebung des Messpunktes auf dem Probekörper nach unten in einer Erhöhung der rechnerischen Steifigkeit auswirkt. Die Serien Kt-m und Kt-u sollen diesen Effekt sichtbar machen. Um größere Unterschiede der beiden Messungen zu provozieren, werden die Probekörper dieser beiden Serien, abweichend zu allen weiteren Ausziehversuchen, mit einer Höhe von 60 mm hergestellt. Es wird ein Furnierschichtholz aus Fichte verwendet. Dieses weist im Vergleich zu Schnittholz eine höhere Homogenität der Materialeigenschaften auf. Damit sinkt die Wahrscheinlichkeit, dass lokale Steifigkeitsunterschiede in der Holzmatrix die Ergebnisse verfälschen.

Versuchsaufbau

Bei der Serie Kt-m befinden sich die Messpunkte auf der halben Probekörperhöhe. Der Versuchsaufbau wird entsprechend Abbildung 7.9 vorgenommen.



Abbildung 7.9: Versuchsaufbau der Serie Kt-m

Im Gegensatz dazu werden die Wegaufnehmer bei der Serie Kt-u nach Abbildung 7.10

montiert.



Abbildung 7.10: Versuchsaufbau der Serie Kt-u

Ergebnisse

In Abbildung 7.11 sind beispielhaft die Versuchsergebnisse der Serie Kt-m grafisch dargestellt. Die axialen Steifigkeiten und die Maximallasten beider Serien sind den Tabellen 7.4 und 7.5 zu entnehmen. Werden hier die axialen Steifigkeiten verglichen, so zeigen sich durchweg höhere Steifigkeiten bei der Serie Kt-m. Gleichzeitig weist die selbe Serie im Mittel etwas geringere Ausziehtragfähigkeiten auf.



Abbildung 7.11: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie Kt-m

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	\mathbf{F}_{\max} [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
Kt-m-1	15,3	$7,\!9$	503	9,5
Kt-m-2	17,4	8,6	517	9,3
Kt-m-3	15,7	$7,\!9$	488	9,4
Kt-m-4	15,4	$7,\!4$	478	9,6
Kt-m-5	16,9	$7,\!6$	509	10,0
Kt-m-6	$15,\!8$	$7,\!3$	511	9,9
Mittelwert	16,1	7,8	501	9,6
Standardabweichung	0,9	$0,\!5$	15	0,3
Variationskoeffizient	0,05	0,06	0,03	0,03

Tabelle	$74 \cdot$	Ergebnisse	Serie	Kt-m
rabene	1.4.	Ligcombac	DUIU	170-111

Tabelle 7.5: Ergebnisse Serie Kt-u

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
Kt-u-1	12,0	7,7	501	9,6
Kt-u-2	14,4	8,1	515	9,4
Kt-u-3	14,5	$7,\!5$	495	9,6
Kt-u-4	15,0	8,3	479	9,6
Kt-u-5	14,1	8,6	513	10,0
Kt-u-6	14,6	$7,\!4$	508	9,9
Mittelwert	14,1	$7,\!9$	502	9,7
Standardabweichung	1,1	$0,\!5$	13	$0,\!2$
Variationskoeffizient	0,08	0,06	0,03	0,02

Diskussion und Schlussfolgerung

Vor Versuchsdurchführung wurde eine Steigerung der rechnerischen axialen Steifigkeit der Serie Kt-u gegenüber Serie Kt-m erwartet. Abgesichert wurde diese Annahme durch die Ergebnisse numerischer Simulationen, bei denen beide Messmethoden miteinander verglichen wurden. Hier waren die Unterschiede zwar im Bereich von unter einem Prozent, die These lässt sich damit allerdings dennoch bestätigen.

Im Gegensatz dazu zeigen die Ergebnisse der Versuche genau umgekehrte Verhältnisse. Im Mittel weist Serie Kt-u gegenüber Serie Kt-m eine um 12% niedrigere Steifigkeit auf. Dieses Verhalten steht ebenso im Widerspruch zu den ermittelten Rohdichten sowie Ausziehtragfähigkeiten, da diese geringfügig höhere Werte für Serie Kt-u aufweisen.

Möglicherweise lässt sich dieses Messergebnis auf einen systematischen Messfehler zurückführen. Dafür bedarf es einer näheren Betrachtung der beiden verschiedenen Messpunkte. Für die Serie Kt-m wurde der Messpunkt durch einen Stahlwinkel realisiert, welcher durch eine Schraube in der Mitte der Probekörper fixiert wurde (Vgl. Abb. 7.12).



Abbildung 7.12: Ausführung des Messpunktes für Serie Kt-m

Unter Zuhilfenahme eines Winkels wurde sichergestellt, dass sich die Tastfläche des Winkels parallel zur Oberkannte der Prüfkörper befindet. Damit ist auch bei leichten horizontalen Bewegungen der Wegaufnehmer eine korrekte Messung zu erwarten.

Für den Messpunkt der Serie Kt-u wurde eine dünne Stahlplatte auf der Unterseite der Probekörper mit zwei diagonal gegenüber liegenden Schrauben befestigt (Vgl. Abb. 7.13).



Abbildung 7.13: Ausführung des Messpunktes für Serie Kt-u

Aufgrund der geringen Biegesteifigkeit des Bleches kam es infolge des Zusammendrückens des Probekörpers möglicherweise zu einer Verbiegung des Bleches, bei dem sich die auskragenden Teile des Bleches nach unten bewegten. Daraus würde eine Erhöhung des gemessenen Weges und damit eine Verringerung der rechnerischen axialen Steifigkeit resultieren.

Als Schlussfolgerung wurden bei allen weiteren Serien die Messpunkte entsprechend Serie Kt-m ausgeführt.

7.3.4 Vergleichsserien V-F, V-Bu und V-Ba

Die Serien V-F, V-Bu sowie V-Ba dienen der Untersuchung des Einflusses verschiedener Materialien. Dazu wurden Ausziehversuche in Schnittholz aus Fichte und Buche sowie Furnierschichtholz aus Buche durchgeführt.

Versuchsaufbau

Der Versuchsaufbau wurde entsprechend Abbildung 7.14 vorgenommen. Dieser Aufbau ist so auch bei allen weiteren Serien angewendet worden. Daher wird in der Beschreibung der folgenden Serien darauf nicht mehr eingegangen.



Abbildung 7.14: Zeichnung zum Versuchsaufbau

Zur Verdeutlichung ist in Abbildung 7.15 der realisierte Versuchsaufbau dargestellt.



Abbildung 7.15: Tatsächlicher Versuchsaufbau

Versuchsdurchführung

Die Versuchsdurchführung erfolgte analog zu den Serien Kt-m und Kt-u. Auch alle weiteren Ausziehversuche erfolgten in analoger Weise.

Ergebnisse

Zur Wahrung der Übersicht sind in Tabelle 7.6 nur die Mittelwerte der einzelnen Serien zusammengestellt. Die Werte aller Einzelversuche finden sich im Anhang im Abschnitt A.2.

Serie	$\mathbf{K}_{\mathbf{ser},\mathbf{mean}}$ [kN/mm]	$\mathbf{F}_{\max, mean}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}_{mean}~[\mathrm{kg/m^3}]$
V-F	10,9	6,0	385
V-Bu	40,6	16,5	722
V-Ba	39,3	19,4	825

Tabelle 7.6: Mittelwerte Serien V-xx

Werden die Schnitthölzer aus Fichte und Buche verglichen, so weisen die Versuche in Buchenholz eine um mehr als 270% höhere axiale Steifigkeit auf. Gleichzeitig erhöht sich die Rohdichte nur um etwa 88%. Beim Vergleich zwischen Buchenschnittholz und Buchenfurnierschichtholz zeigt sich trotz deutlich höherer Rohdichten des Furnierschichtholzes keine weitere Steigerung der axialen Steifigkeit. Die Zunahme der Ausziehtragfähigkeit erfolgt leicht überproportional, verglichen mit der Rohdichte.

7.3.5 Geklebte Serien K-F, K-Bu und K-Ba

Für die Serien K-F, K-Bu sowie K-Ba wurden die Probekörper mit dem Nenndurchmesser der Schrauben vorgebohrt und diese anschließend mit einem Zweikomponentenkleber eingeklebt. Bei einer Verklebung der Schraube wird die lokale Zerstörung der Holzmatrix infolge des Einschraubprozesses vermieden. Die Schraube wird so vergleichsweise perfekt in die Holzmatrix eingebettet. Dies entspricht einer Annäherung an das Simulationsmodell, bei dem eine vollständig perfekte Geometrie sowie unbeschädigte Holzmatrix simuliert wird. Daher werden in dieser Versuchsreihe deutlich höhere axiale Steifigkeiten und damit gleichzeitig eine bessere Übereinstimmung zwischen Versuch und Simulation erwartet.

Verklebung

Für die Verklebung wurde der *WEVO-Spezialharz EP 32 S* in Verbindung mit dem *WEVO-Härter B 22 TS* verwendet. Laut Zulassung [10] wird bei 20 °C Umgebungstemperatur die endgültige Klebfugenfestigkeit nach 10 Tagen erreicht. Die Dauer zwischen Verklebung und Versuchsdurchführung lag für alle geklebten Versuche bei 14 Tagen.

Ergebnisse

In Tabelle 7.7 werden die Mittelwerte der betrachteten Größen angegeben. Die Verklebung der Schrauben führt im Vergleich mit einer Einschraubung zu einer deutlichen Steigerung der Tragfähigkeit als auch der axialen Steifigkeit. Insbesondere für die Versuche in Fichtenschnittholz ist dieser Effekt sehr ausgeprägt.

Serie	$\mathbf{K}_{\mathbf{ser},\mathbf{mean}}$ [kN/mm]	$\mathbf{F}_{\max, \text{mean}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}_{mean}~[\mathrm{kg/m^3}]$
K-F	20,8	10,2	385
K-Bu	52,2	19,1	714
K-Ba	47,8	20,0	827

Tabelle 7.7: Mittelwerte Serien K-xx

Im Bruchverhalten zeigen sich deutliche Unterschiede zwischen den Serien aus Fichtenund Buchenholz (Vgl. Abb. 7.16). Bei den Versuchen in Buchenholz versagt die Klebefuge. An der herausgezogenen Schraube haften neben dem Klebstoff nur sehr geringe Teilchen der Holzstruktur. Bei den Serien aus Fichte versagte i.d.R. nicht die Klebefuge, sondern ganze Teile des Holzes wurden herausgerissen.



Abbildung 7.16: Ausbrüche bei Fichtenholz und Buchenfurnierschichtholz

Diskussion und Schlussfolgerungen

Um die geklebten Serien besser mit den Vergleichsserien vergleichen zu können, gibt Tabelle 7.8 jeweils den Quotienten aus den Ergebniswerten der beiden Serien an.

Serie	${ m K}_{ m ser,mean,K}$ / ${ m K}_{ m ser,mean,V}$	$\rm F_{max,mean,K}$ / $\rm F_{max,mean,V}$
K-F / V-F	1,91	1,70
K-Bu / V-Bu	1,29	1,16
K-Ba / V-Ba	1,22	$1,\!03$

Tabelle 7.8: Verhältniswerte Serien K-xx / V-xx

Während sich bei Buchenschnittholz und Buchenfurnierschichtholz durch die Verklebung nur moderate Zuwächse bis knapp 30% ergeben, sind diese bei Fichtenschnittholz überproportional groß. Ausgehend von der Idee, dass die geringeren Steifigkeiten der nicht verklebten Schrauben durch die lokale Zerstörung der Holzmatrix während des Einschraubvorgangs hervorgerufen werden, könnte eine Ursache für dieses Verhalten in einer größeren Schädigung des vergleichsweise weichen Fichtenholz beim Einschrauben begründet liegen. Ein Vergleich zweier aufgeschnittener Probekörper unterstützt diese These (Vgl. Abb. 7.17). Während das Gewinde im Fichtenholz eine sehr grobe Struktur mit zahlreichen Brüchen aufweist, zeigt sich beim Buchenholz eine vergleichsweise hohe Homogenität. Hier sind nur im Bereich der Schraubeneintrittsstelle an der Oberseite größere Fehler in der Gewindestruktur erkennbar.



Abbildung 7.17: Ausbildung des Gewindes in Fichten- und Buchenschnittholz

7.3.6 Serien FG-Bu, FG-Ba und FG-K

Die Serien FG-Bu, FG-Ba sowie FG-K haben den Zweck die neu entwickelte Schraube *Fagus-Schraube-I* zu untersuchen und die Ergebnisse in Hinblick auf die axiale Steifigkeit mit denen der klassischen Vollgewindeschraube zu vergleichen. Bei den Serien FG-Bu und FG-Ba werden die Schrauben in Buchenschnittholz bzw. Furnierschichtholz eingeschraubt. Für die Serie FG-K werden die Schrauben analog zu den Serien K-xx in Buchenfurnierschichtholz eingeklebt.

Ergebnisse

In Tabelle 7.9 sind die entsprechenden Mittelwerte der untersuchten Größen angegeben.

Serie	$\mathbf{K_{ser,mean}} ~ [\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F}_{\max, \text{mean}}$ [kN]	${oldsymbol{ ho}_{mean}}~[\mathrm{kg}/\mathrm{m}^3]$
FG-Bu	40,6	16,2	717
FG-Ba	39,6	18,7	823
FG-K	25,4	10,9	825

Tabelle 7.9: Mittelwerte Serien FG-xx

Diskussion und Schlussfolgerung

Werden die Ergebnisse der Serien FG-Bu und FG-Ba mit den korrespondierenden Vergleichsserien V-Bu und V-Ba (Vgl. Tab. 7.6) verglichen, so zeigen sich keine signifikanten Unterschiede. Offenbar hat die veränderte Geometrie der *Fagus-Schraube-I* gegenüber der klassischen Vollgewindeschraube einen geringen Einfluss auf die axiale Steifigkeit. Allerdings bleibt anzumerken, dass durch die geringe Einbindetiefe ein erhöhter Einfluss der Eintritts- und Austrittsstelle der Schrauben zu erwarten ist. Wie in Kapitel 7.3.1 beschrieben, weisen beide Schraubentypen zum Teil erhebliche Unterschiede im Spaltverhalten auf.

Bei der Durchführung der Ausziehversuche der Serie FG-K zeigten sich ausgesprochen niedrige Werte für die axiale Steifigkeit als auch die Ausziehtragfähigkeit. Ein vollständiges Herausziehen der eingeklebten Schrauben offenbarte bei der Mehrzahl der Versuche einen in weiten Teilen nicht ausgehärteten Kleber. Zum Teil war dieser noch in flüssiger Phase, wie Abbildung 7.18 zeigt. Hier ist der Kleber im oberen Bereich der Verklebung noch weich und in Richtung Schraubenspitze flüssig. Da die Aushärtezeit eingehalten wurde und der Kleber bei allen weiteren Versuchsserien ausgehärtet war, ist eine ungenügende

Vermischung von Harz und Härter des Zweikomponentenklebers wahrscheinlich die Ursache dieser mangelhaften Verklebungen. Die Ergebnisse dieser Serie finden daher keine weitere Verwendung.



Abbildung 7.18: Nicht ausgehärtete Verklebung

7.4 Abgleich mit FE-Modell

Zur Beurteilung der Qualität des Simulationsmodells werden in diesem Abschnitt Vergleiche zwischen den Versuchsergebnissen und den Ergebnissen der entsprechenden Simulationen durchgeführt. Dabei beschränkt sich die Untersuchung auf die axiale Steifigkeit. Bei den Simulationen wird auf die Benutzung der *Birth and Death* Methode verzichtet.

7.4.1 Serien V-F und K-F

Aus den Versuchsdaten ergeben sich für die Serien V-F und K-F Mittelwerte von 383 und $352 \,\mathrm{N/mm^2}$ für den Elastizitätsmodul in Richtung der Schraubenachse. Die fehlenden Materialparameter werden mithilfe der von Neuhaus [21] angegebenen Werte für Fichtenholz ermittelt. Dazu wird der Quotient aus dem im Versuch ermittelten, sowie dem von Neuhaus angegebenen Wert gebildet. Mit diesem Faktor werden dann die weiteren Werte von Neuhaus skaliert. Die Querdehnungszahlen werden unverändert übernommen. Dabei wird vereinfachend angenommen, dass $\nu_{TL} = \nu_{LT}$ und $\nu_{RL} = \nu_{LR}$ gilt. Damit ergeben sich für die beiden Modelle die in Tabelle 7.10 und 7.11 gegebenen Materialparameter. Die Elastizitäts- und Schubmoduln sind hier in der Einheit N/mm² angegeben.

E_T	E_L	E_R	G_{LR}	G_{RT}	G_{LT}	$ u_{LT}$	$ u_{TR}$	$ u_{LR}$
383	8511	681	511	34	553	0,033	0,60	0,027

Tabelle 7.10: Elastizitätskonstanten für Serie V-F

Tabelle 7.11: Elastizitätskonstanten für Serie K-F

E_T	E_L	E_R	G_{LR}	G_{RT}	G_{LT}	$ u_{LT}$	$ u_{TR}$	$ u_{LR}$
352	7822	626	469	31	508	0,033	0,60	0,027

Ergebnisse

In Tabelle 7.12 sind die Ergebnisse der Versuche denjenigen der Simulationen gegenübergestellt. Die Bilder 7.19 und 7.20 zeigen die Kraft-Relativverschiebungs-Diagramme. Hier wurde zur Übersicht der Bereich bis etwa $0, 4 \cdot F_{max}$ ausgewählt, da auch die Berechnung der Steifigkeiten der Versuche auf Grundlage dieses Bereiches erfolgt.

Tabelle 7.12: Ergebnisse

Serie	$K_{ser,mean}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}/K_{ser,mean}$ [-]
V-F	10,9	17,7	1,57
K-F	20,8	15,8	0,76



Abbildung 7.19: Abgleich Versuch und Modell, Serie V-F



Abbildung 7.20: Abgleich Versuch und Modell, Serie K-F

7.4.2 Serien V-Bu und K-Bu

Da die Mittelwerte der ermittelten Elastizitätsmoduln für die Serien V-Bu und K-Bu sehr nahe beieinander liegen, werden beide Serien durch ein identisches Modell abgebildet. Die Materialparameter entsprechen Tabelle 7.13.

E_T	E_L	E_R	G_{LR}	G_{RT}	G_{LT}	$ u_{LT}$	$ u_{TR}$	$ u_{LR}$
998	12045	1962	1411	404	929	0,037	0,31	0,032

Tabelle 7.13: Elastizitätskonstanten

Ergebnis

In Tabelle 7.14 sind die Ergebnisse zusammengefasst. Die Bilder 7.21 und 7.22 zeigen die Kraft-Relativverschiebungs-Diagramme.

Es zeigt sich eine gute Übereinstimmung zwischen der geklebten Schraube im Versuch und dem FE-Modell. Im Vergleich zur eingeschraubten Schraube liefert das Modell eine Überschätzung der axialen Steifigkeit von gut 33%.

Tabelle 7.14: Ergebnisse

Serie	$K_{ser,mean}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}/K_{ser,mean}$ [-]
V-Bu	40,6	54,1	1,33
K-Bu	52,2	54,1	1,04



Abbildung 7.21: Abgleich Versuch und Modell, Serie V-Bu



Abbildung 7.22: Abgleich Versuch und Modell, Serie K-Bu

7.4.3 Serien V-Ba und K-Ba

Aufgrund der geringen Streuung der Materialparameter bei Buchenfurnierschichtholz, wurden für die Serien aus diesem Material vorab keine Versuche zur Bestimmung der E-Moduln in Richtung der Schraubenachse durchgeführt. Es wurde Furnierschichtholz der Firma Pollmeier eingesetzt. Hierfür finden sich in einer Bemessungshilfe des Herstellers [5] Angaben für die Elastizitäts- und Schubmoduln. Hieraus werden allerdings nur der E-Modul in Längsrichtung sowie zwei Schubmoduln entnommen. Für die Elastizitätsmoduln in den beiden Querrichtungen haben neuere Untersuchungen am Institut für Holzbau und Baukonstruktionen signifikant höhere Werte ermittelt. Hier sollen diese aktuellen Werte verwendet werden. Ein Rollschubmodul wird vom Hersteller bislang nicht angegeben. Dieser wird geschätzt, da zwar Untersuchungen des oben genannten Instituts durchgeführt wurden, die ermittelten Werte allerdings nicht plausibel scheinen. Neben Buchenfurnierschichtholz wurde hier auch der Rollschubmodul für Buchenschnittholz ermittelt. Dabei lagen die ermittelten Werte nur bei etwa 50% von den im Neuhaus [21] genannten Werten. Nichtsdestotrotz zeigten die Untersuchungen, dass der Rollschubmodul von Furnierschichtholz aus Buche etwa 40% niedriger als der von Buchenschnittholz ist. Damit wird der Rollschubmodul für Buchenfurnierschichtholz abgeschätzt, indem die von Neuhaus gegebenen Werte für Buchenschnittholz entsprechend abgemindert werden. Für die Querdehnungszahlen werden weiterhin die Werte des Buchenschnittholzes verwendet. Schlussendlich ergeben sich die in Tabelle 7.15 angegebenen Materialparameter.

Tabelle 7.15: Elastizitätskonstanten für Serie V-Ba und K-Ba

E_T	E_L	E_R	G_{LR}	G_{RT}	G_{LT}	$ u_{LT}$	ν_{TR}	$ u_{LR}$
790	16800	860	760	300	850	0,033	0,60	0,027

Ergebnis

Die quantitativen Ergebnisse sind in Tabelle 7.16 zusammengefasst. Es zeigen sich nur relativ geringe Abweichungen zwischen Simulation und Versuch. Dabei weisen die geklebten Versuche im Mittel etwas größere Steifigkeiten als die entsprechende Simulation auf.

Tabelle 7.16: Ergebnisse

Serie	$K_{ser,mean}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}/K_{ser,mean}$ [-]
V-Ba	39,3	44,6	1,13
K-Ba	47,8	44,6	0,93

Die Kraft-Relativverschiebungs-Diagramme sind den Abbildungen 7.23 und 7.24 zu ent-

nehmen. Für die geklebte Serie wurde hier eine zusätzliche Simulation erstellt, bei der sich Schraube und umgebende Holzmatrix die gleichen Knoten des FE-Netzes teilen und somit fest miteinander verbunden sind. Es werden also keine Kontaktelemente verwendet. In *APDL* wird dies mithilfe des Befehls *glue* erreicht. Dabei ergibt sich mit 50,5 kN/mm eine im Vergleich zum Standard-FE-Modell um etwa 13% erhöhte Steifigkeit.



Abbildung 7.23: Abgleich Versuch und Modell, Serie V-Ba



Abbildung 7.24: Abgleich Versuch und Modell, Serie K-Ba

7.4.4 Serie FG-Ba

Zum Abschluss wird eine Simulation der *Fagus-Schraube-I* vorgenommen. Bei den bisherigen Simulationen ergab sich die beste Übereinstimmung zwischen Versuch und Modell bei den Serien in Buchenfurnierschichtholz. Daher werden für dieses Modell die Materialparamater dieses Holzes verwendet. Folglich entsprechen sie den bereits in Tabelle 7.15 angegebenen Werten.

Für die Geometrieparameter der Schraube wurden die in Tabelle 7.17 angegebenen Werte gemessen und im Modell übernommen.

Parameter:	Wert [mm]
Nenndurchmesser	8,0
Kerndurchmesser	5,3
Gewindesteigung	5,6

Tabelle 7.17: Geometrieparameter Fagus-Schraube-I

Die Flankenwinkel lassen sich aufgrund der komplexen Geometrie nicht ohne Weiteres messen und werden daher geschätzt. Es wird ein Wert von 25° angenommen.

Ergebnis

Die Ergebnisse sind Tabelle 7.18 und Diagramm 7.25 zu entnehmen. Es zeigt sich eine sehr gute Übereinstimmung zwischen Versuch und Modellierung.

Tabelle 7.18: Ergebnisse

Serie	$K_{ser,mean}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}$ [kN/mm]	$K_{ser,FE}/K_{ser,mean}$ [-]
FG-Ba	39,6	42,2	$1,\!07$



Abbildung 7.25: Abgleich Versuch und Modell, Serie FG-Ba

7.5 Diskussion der Simulationsergebnisse

Die in Kapitel 4 besprochenen Versuche zeigten eine sehr geringe Übereinstimmung mit den numerischen Simulationen. Hier lag die modellierte axiale Steifigkeit um bis zu 128% über den Versuchsergebnissen. Dagegen zeigt sich bei den jetzt durchgeführten Versuchen durchweg eine deutlich bessere Übereinstimmung.

Die größten Differenzen finden sich hier bei den Serien des Fichtenholzes. Dabei beträgt die höchste Abweichung allerdings nur noch 57% im Falle der Serie V-F. Die deutliche Verbesserung der Simulationsergebnisse ist vermutlich in Zusammenhang mit den verwendeten Materialparametern der Modelle zu sehen. Da für die bereits bestehenden Versuche keine Elastizitätsmoduln bestimmt wurden, musste hier für die Simulation auf Standardwerte zurückgegriffen werden. Diese Werte sind vermutlich nicht repräsentativ für die tatsächlichen Versuchskörper.

Bei den geklebten Schrauben in Fichtenholz zeigt sich im Modell, entgegen der Erwartung, eine Unterschätzung der Steifigkeit. Aufgrund der vergleichsweise stark streuenden Eigenschaften der Fichtenhölzer scheint hier allerdings die Anzahl der durchgeführten Versuche zu gering für eine weitergehende Analyse. Für aussagekräftige Ergebnisse müssten weitere Versuche durchgeführt werden.

Bei den Serien aus Buchenschnittholz zeigen sich bereits deutlich bessere Übereinstimmungen der Modelle mit den Versuchen. Die Überschätzung der Steifigkeit im Modell fällt vergleichsweise moderat aus. Während die geschraubte Serie V-Bu noch eine Abweichung von 33% aufweist, sind es bei der geklebten Serie K-Bu lediglich 4%. Noch besser fallen die Ergebnisse für die Serien in Buchenfurnierschichtholz aus. Hier wird die Serie V-Ba nur noch zu 13% von der Simulation überschätzt, während die geklebte Variante bereits eine, gegenüber dem Modell, leicht höhere Steifigkeit im Versuch erzielt.

Für die Fagus-Schraube-I wurde eine Simulation in Buchenfurnierschichtholz berechnet. Bei ansonsten identischen Parametern weist die Simulation der Fagus-Schraube-I im Vergleich mit der Simulation der Serie V-Ba eine leicht geringere Steifigkeit auf. Die Übereinstimmung zwischen Versuch und Modellierung ist für diese Serie, bei einer Abweichung von nur 7%, am geringsten im Vergleich mit allen anderen Serien.

Insgesamt bestätigen die durchgeführten Versuche die Eingangs formulierte Erwartung, dass durch die erhöhte Dichte und die geringere Streuung der Materialparameter bei Buchenholz eine, im Vergleich zu Fichtenholz, höhere Übereinstimmung zwischen Versuchen und Modell erzielt wird. Hier liefert das Modell bereits ohne Kalibrierung Ergebnisse in der richtigen Größenordnung.

8 Zusammenfassung und Fazit

Ziel der vorliegenden Masterarbeit war die Erforschung von Holzschraubenverbindungen für Vollholz aus Fichte und Buche sowie Furnierschichtholz aus Buche. Dabei wurde der Fokus auf die axiale Steifigkeit einer solchen Verbindung gelegt.

Nach dem Aufzeigen der Grundlagen bezüglich des Werkstoffes Holz sowie einer kurzen Einführung in den Stand der Technik bei der Bemessung von Holzschraubenverbindungen in axialer Richtung, wurde ein Finite-Elemente Modell erarbeitet. Um einen vielfältigen Einsatz des Modells zu gewährleisten, wurde das Modell in der ANSYS Parametric Design Language, kurz APDL, entwickelt. Zur Untersuchung verschiedener Konfigurationen, welche beispielsweise durch Änderungen der Schraubeneinbindetiefe oder der Schraubengeometrie entstehen, wurde die Geometrie weitgehend parametrisiert. Zur ersten Validierung wurde ein entsprechendes Modell mit dem modernen Programmpaket ANSYS Workbench erstellt. Dabei diente zur Abbildung der Schraube ein 3D-Datensatz des Herstellers. Eine vergleichende Berechnung zeigte eine gute Übereinstimmung beider Modellierungsvarianten.

Mit dem entwickelten Modell können qualitative Aussagen zu den Spannungszuständen im Holz und der Schraube getroffen werden. Aufgrund von Singularitäten in der FE-Simulation und der vergleichsweise inhomogenen Struktur von Holz, welche im Modell nicht berücksichtigt wird, sind quantitative Aussagen zu Spannungen nur schwer zu treffen. Ein erster Schritt, um hier Verbesserungen zu erzielen, wäre beispielsweise die Implementierung von nichtlinearen Materialmodellen sowohl für das Holz als auch für den Stahl der Schraube.

Ein Abgleich vorhandener Versuchsergebnisse von Ausziehversuchen zeigte große Differenzen zum Modell in Bezug auf die axiale Steifigkeit. Diese wurden in den Simulationen stark überschätzt.

Um diesem Umstand Rechnung zu tragen, wurden zunächst einige Modellierungsvarianten entwickelt mit dem Ziel, das Bruchverhalten der Holzmatrix zu berücksichtigen. Dabei führte eine Simulation von vordefinierten Rissen zunächst nicht zum Erfolg. Als vielversprechender Ansatz zeigte sich eine Methode, bei der einzelne Elemente des FE-Netzes, nach Überschreiten einer vorgegebenen Grenzspannung, deaktiviert werden. Mit dieser Methode lässt sich die Steifigkeit und teilweise sogar die Tragfähigkeit einer Holzschraubenverbindung qualitativ gut abbilden. Allerdings gelingt die Berechnung hierbei derzeit nur, wenn geometrische Nichtlinearitäten, also große Verformungen, nicht berücksichtigt werden. Um diese Methode einer ernsthaften Nutzung zugänglich zu machen, wären weitere Untersuchungen notwendig. Gegenwärtig ist noch nicht abschätzbar, inwiefern damit die Realität zutreffend abgebildet wird. Im entwickelten Modell kann diese Methode auf einfache Weise aktiviert oder deaktiviert werden.

Mit der Durchführung weiterer Ausziehversuche konnte gezeigt werden, dass mit zunehmender Dichte des Holzes und einer geringeren Streuung der Materialeigenschaften eine bessere Korrelation zwischen den Ergebnissen aus Versuchen und denen der Simulationen besteht. Dabei zeigte sich die beste Übereinstimmung des Modells mit Ausziehversuchen in Buchenfurnierschichtholz.

Abschließend noch einige Bemerkungen zu der Arbeit mit *Mechanical APDL*. In der Theorie eröffnen sich mit der Skriptsprache *APDL* zahlreiche Möglichkeiten der Modellierung. Hierbei erhält der Anwender eine hohe Kontrolle über das Modell bzw. die Analyse. Gleichzeitig offenbarten sich allerdings große Schwächen in Bezug auf die Erstellung der Geometrien und der Netzgenerierung. Abgesehen von der Tatsache, dass die Geometrieerstellung mithilfe der bereitgestellten Befehle sehr komplex werden kann, machen eine Reihe von Fehlern die Erstellung einer gewünschten Geometrie zum Teil unmöglich. Im Vergleich mit aktuellen CAD-Zeichenprogrammen sind die Möglichkeiten hier sehr beschränkt und nicht zeitgemäß. Das führt in der Praxis zu einem unverhältnismäßig hohen Anteil der Arbeitszeit, die für die Erstellung der Geometrie aufgewendet werden muss.

Für zukünftige Arbeiten mit ähnlich komplexen Geometrien empfiehlt sich daher die Anwendung der neueren ANSYS Workbench unter Einbeziehung von APDL-Codes, um das volle Potential von ANSYS nutzen zu können.

9 Ausblick

Zum produktiven Einsatz des entwickelten Modells sind, insbesondere in Bezug auf eine Nutzung mit dem Material Fichte, noch weitere Untersuchungen zur Kalibrierung notwendig. Aber auch in den Fällen, in denen das Modell gute Resultate lieferte - z.B. bei Holzschraubenverbindungen mit Buchenfurnierschichtholz - sollte überprüft werden ob sich auch bei geänderten Geometrien vergleichbar gute Ergebnisse erzielen lassen. In Betracht kämen hierbei beispielsweise veränderte Einbindetiefen der Schrauben und verschiedene Schraubendurchmesser.

Damit das Modell vielseitig eingesetzt werden kann, sind entsprechende Anpassungen für weitere Lastfälle und Verbindungstypen vorstellbar.

Um hierzu Möglichkeiten aufzuzeigen, wurden zwei weitere Modelle erstellt. Beim ersten Modell werden anstelle einer Schraube drei Schrauben nebeneinander angeordnet und axial belastet. Abbildung 9.1 zeigt hierzu den Verlauf der vertikalen Verschiebungen. Der Abstand der einzelnen Schrauben untereinander ist hier variabel. Mit einem solchen Modell lässt sich die gegenseitige Beeinflussung der Schrauben untersuchen.



Abbildung 9.1: Modell mit 3 Schrauben

Als zweite Variante wurde ein Modell entwickelt, bei dem die Schraube einer lateralen

Beanspruchung ausgesetzt wird (Vgl. Abb. 9.2). Dazu wird der untere Block auf der linken Seite eingespannt und für die gegenüberliegende Seite des oberen Blocks eine Verschiebung in horizontaler Richtung vorgegeben.



Abbildung 9.2: Beanspruchung in lateraler Richtung, links: Verschiebungen in horizontaler Richtung; rechts: axiale Spannungen in der Schraube
Literaturverzeichnis

- [1] Internet: wikipedia.org. https://en.wikipedia.org/wiki/Fracture_mechanics, Abruf: 02.08.2017
- [2] ANSYS, Inc.: ANSYS Help: APDL Theory Reference, ANSYS Version 18.1. 2017
- [3] ANSYS, Inc.: ANSYS Help: Contact Technology Guide, ANSYS Version 18.1. 2017
- [4] AYOUBI, Mazen: Zum Verbundverhalten von Vollgewindeschrauben mit großen Einbindelängen beim Einsatz als Bewehrung in Brettschichtholzbauteilen. RWTH Publications, 2014
- [5] BLASS, Hans J.; STREIB, Johannes: BauBuche Buchen-Furnierschichtholz Bemessungshilfe für Entwurf und Berechnung nach Eurocode 5. April 2014
- [6] BLASS, Hans J.; BEJTKA, Ireneusz; UIBEL, Thomas: Karlsruher Berichte zum Ingenieurholzbau. Bd. Bd. 4: Tragfähigkeit von Verbindungen mit selbstbohrenden Holzschrauben mit Vollgewinde. Karlsruhe : Universitätsverlag Karlsruhe, 2006
- BLASS, Hans J.; FLAIG, Marcus: Karlsruher Berichte zum Ingenieurholzbau. Bd. 24: Stabförmige Bauteile aus Brettsperrholz. Karlsruhe : KIT Scientific Publishing, 2012
- BLASS, Hans J.; SANDHAAS, Carmen: Ingenieurholzbau: Grundlagen der Bemessung. Karlsruhe : KIT Scientific Publishing, 2016
- [9] DEUTSCHES INSTITUT FÜR BAUTECHNIK: Europäische Technische Zulassung ETA-11/0190: Selbstbohrende Schrauben als Holzverbindungsmittel. Juni 2013
- [10] DEUTSCHES INSTITUT FÜR BAUTECHNIK: Allgemeine bauaufsichtliche Zulassung Z-9.1-705: 2K-EP-Klebstoff WEVO-Spezialharz EP 32 S mit WEVO-Härter B 22 TS zum Einkleben von Stahlstäben in Holzbaustoffe. November 2016
- [11] DIN DEUTSCHES INSTITUT FÜR NORMUNG E. V.: DIN EN 26891 Holzbauwerke Verbindungen mit mechanischen Verbindungsmitteln Allgemeine Grundsätze für die Ermittlung der Tragfähigkeit und des Verformungsverhaltens (ISO 6891 : 1983) Deutsche Fassung EN 26 891 : 1991. 07.1991
- [12] DIN DEUTSCHES INSTITUT FÜR NORMUNG E. V.: DIN EN 1995-1-1 Eurocode 5: Bemessung und Konstruktion von Holzbauten – Teil 1-1: Allgemeines – Allgemeine Regeln und Regeln für den Hochbau. Dezember 2010

- [13] DIN DEUTSCHES INSTITUT FÜR NORMUNG E. V.: DIN EN 1382 Holzbauwerke Prüfverfahren – Ausziehtragfähigkeit von Holzverbindungsmitteln. Juli 2016
- [14] DIN DEUTSCHES INSTITUT FÜR NORMUNG E. V.: DIN EN 338 Bauholz für tragende Zwecke – Festigkeitsklassen. Juli 2016
- [15] DIN DEUTSCHES INSTITUT FÜR NORMUNG E. V.: DIN EN 408 Holzbauwerke Bauholz für tragende Zwecke und Brettschichtholz – Bestimmung einiger physikalischer und mechanischer Eigenschaften. Oktober 2012
- [16] DOS SANTOS, Cristóvão L. ; JESUS, Abílio M. ; MORAIS, José J.L.: Embedment strength characterization of pine wood. Numerical study of the non-linear behaviour. In: *Ciência & Tecnologia dos Materiais* 27 (2015), Nr. 1
- [17] FUKUOKA, Toshimichi: Proposition of Helical Thread Modeling With Accurate Geometry and Finite Element Analysis. In: Journal of Pressure Vessel Technology (2008)
- [18] GEBHARDT, Christof: Praxisbuch FEM mit ANSYS Workbench: Einführung in die lineare und nichtlineare Mechanik. München : Hanser, 2011
- [19] MÖHLER ; STECK: Untersuchungen über die Rißbildung in Brettschichtholz infolge Klimabeanspruchung. In: *bauen mit holz* 4/80 (1980)
- [20] MÜLLER, Günter ; GROTH, Clemens: Edition experts oft. Bd. 23: FEM für Praktiker.
 8., neu bearb. Aufl. Expert-Verlag, 2007
- [21] NEUHAUS, Helmuth: Ingenieurholzbau: Grundlagen Bemessung Nachweise Beispiele ; mit 221 Tabellen. 3., korr. u. aktualisierte Aufl. Wiesbaden : Vieweg + Teubner, 2011 (Studium)
- [22] RINGHOFER, Andreas: Short Term Scientific Mission (STSM) Report "Stiffness Properties of Axially Loaded Self-Tapping Screws": COST-STSM-FP1402-30283. (2016)
- [23] SAN DIEGO, Chino Jose G.: Structural Behaviour of Acetylated Wood. In: Department of Civil and Environmental Engineering, University of Auckland (2016)
- [24] ÖSTERREICHISCHES INSTITUT FÜR BAUTECHNIK: Europäische Technische Zulassung ETA-12/0063: Selbstbohrende Schrauben zur Verwendung im Holzbau. Juni 2012

A Anhang

A.1 E-Moduln

A.1.1 Fichtenschnittholz

Bezeichnung	$\mathbf{E_T} \ [N/mm^2]$	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
V-F-E-1	523	319	12,3
V-F-E-2	231	349	11,4
V-F-E-3	180	377	11,7
V-F-E-4	783	410	11,5
V-F-E-5	199	453	11,8
Mittelwert	383	382	11,7
Standardabweichung	215	52	0,4
Variationskoeffizient	$0,\!56$	0,14	0,03

Tabelle A.1: E-Moduln Serie V-F-E



Abbildung A.1: Spannungs-Dehnungs-Diagramm Serie V-F-E

Bezeichnung	$\mathbf{E_T} \ [N/mm^2]$	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
K-F-E-1	435	322	12,6
K-F-E-2	269	368	12,0
K-F-E-3	216	383	12,0
K-F-E-4	645	400	11,4
K-F-E-5	169	455	12,0
Mittelwert	352	386	12,0
Standardabweichung	169	48	0,4
Variationskoeffizient	0,48	0,13	0,04

Tabelle A.2: E-Moduln Serie K-F-E



Abbildung A.2: Spannungs-Dehnungs-Diagramm Serie K-F-E

A.1.2 Buchenschnittholz

Bezeichnung	$\mathbf{E_T} \ [N/mm^2]$	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
V-Bu-E-1	1015	692	8,9
V-Bu-E-2	777	666	8,8
V-Bu-E-3	1041	720	9,4
V-Bu-E-4	1047	765	9,5
V-Bu-E-5	1121	801	9,0
Mittelwert	1000	729	9,1
Standardabweichung	117	55	0,3
Variationskoeffizient	$0,\!12$	$0,\!07$	0,03

Tabelle A.3: E-Moduln Serie V-Bu-E



Abbildung A.3: Spannungs-Dehnungs-Diagramm Serie V-Bu-E

Bezeichnung	$\mathbf{E_T} \ [N/mm^2]$	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
K-Bu-E-1	847	676	8,9
K-Bu-E-2	896	658	8,9
K-Bu-E-3	1057	717	9,4
K-Bu-E-4	1085	761	9,4
K-Bu-E-5	1096	773	9,7
Mittelwert	996	717	9,3
Standardabweichung	104	51	0,4
Variationskoeffizient	0,10	0,07	0,04

Tabelle A.4: E-Moduln Serie K-Bu-E



Abbildung A.4: Spannungs-Dehnungs-Diagramm Serie K-Bu-E

Bezeichnung	$\mathbf{E}_{\mathbf{T}}$ [N/mm ²]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
FG-Bu-E-1	838	676	9,0
FG-Bu-E-2	902	658	8,9
FG-Bu-E-3	932	731	9,3
FG-Bu-E-4	1202	741	9,3
FG-Bu-E-5	1062	777	9,7
Mittelwert	987	717	9,2
Standardabweichung	130	49	0,3
Variationskoeffizient	0,13	0,07	0,03

Tabelle A.5: E-Moduln Serie FG-Bu-E



Abbildung A.5: Spannungs-Dehnungs-Diagramm Serie FG-Bu-E

A.2 Ausziehversuche

A.2.1 Serie V-F

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
V-F-1	8,9	4,5	311	12,6
V-F-2	12,4	$5,\!8$	357	10,8
V-F-3	11,1	6,3	393	12,3
V-F-4	11,5	6,1	414	11,8
V-F-5	10,3	$7,\!1$	451	12,1
Mittelwert	10,9	6,0	385	11,9
Standardabweichung	1,3	0,9	54	$0,\!7$
Variationskoeffizient	0,12	0,16	0,14	0,06

Tabelle A.6: Ergebnisse Serie V-F



Abbildung A.6: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie V-F

A.2.2 Serie V-Bu

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
V-Bu-1	39,4	14,7	678	8,9
V-Bu-2	37,8	$14,\!0$	650	8,9
V-Bu-3	42,1	$16,\!5$	717	9,4
V-Bu-4	42,8	18,4	766	9,5
V-Bu-5	40,8	$18,\!9$	799	9,6
Mittelwert	40,6	16,5	722	9,3
Standardabweichung	2,0	2,2	61	$0,\!3$
Variationskoeffizient	0,05	0,13	0,08	0,04

Tabelle A.7: Ergebnisse Serie V-Bu



Abbildung A.7: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie V-Bu

A.2.3 Serie V-Ba

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}} ~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
V-Ba-1	37,6	$19,\!3$	814	7,0
V-Ba-2	38,7	$19,\!8$	840	7,0
V-Ba-3	38,9	19,1	812	7,3
V-Ba-4	38,4	19,0	805	$7,\!2$
V-Ba-5	43,3	19,7	846	$7,\!2$
V-Ba-6	39,0	$19,\!5$	832	7,0
Mittelwert	39,3	19,4	825	7,1
Standardabweichung	2,0	$0,\!3$	17	0,1
Variationskoeffizient	0,05	0,02	0,02	0,02

Tabelle A.8: Ergebnisse Serie V-Ba



Abbildung A.8: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie V-Ba

A.2.4 Serie K-F

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
K-F-1	22,1	9,7	334	12,5
K-F-2	24,4	9,9	350	11,6
K-F-3	21,5	$11,\!2$	383	12,2
K-F-4	16,1	9,2	403	11,5
K-F-5	19,7	10,8	455	11,9
Mittelwert	20,8	10,2	385	11,9
Standardabweichung	3,1	$0,\!8$	48	$0,\!4$
Variationskoeffizient	$0,\!15$	0,08	0,12	0,03

Tabelle A.9: Ergebnisse Serie K-F



Abbildung A.9: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie K-F

A.2.5 Serie K-Bu

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}$ [kN/mm]	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
K-Bu-1	48,1	18,7	669	8,8
K-Bu-2	48,8	$17,\!9$	646	9,0
K-Bu-3	55,4	$19,\!8$	707	9,2
K-Bu-4	52,9	19,2	756	9,5
K-Bu-5	56,0	$19,\!8$	794	9,8
Mittelwert	52,2	19,1	714	9,3
Standardabweichung	$3,\!6$	$0,\!8$	61	$0,\!4$
Variationskoeffizient	$0,\!07$	0,04	0,09	0,04

Tabelle A.10: Ergebnisse Serie K-Bu



Abbildung A.10: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie K-Bu

A.2.6 Serie K-Ba

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F}_{\mathbf{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
K-Ba-1	42,9	19,7	800	7,2
K-Ba-2	47,2	19,7	839	7,1
K-Ba-3	48,4	19,8	821	$7,\!3$
K-Ba-4	$51,\!4$	$19,\!9$	825	$7,\!3$
K-Ba-5	49,1	20,7	846	7,1
K-Ba-6	47,5	20,3	830	7,1
Mittelwert	47,8	20,0	827	7,2
Standardabweichung	$2,\!8$	$0,\!4$	16	0,1
Variationskoeffizient	0,06	0,02	0,02	0,01

Tabelle A.11: Ergebnisse Serie K-Ba



Abbildung A.11: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie K-Ba

A.2.7 Serie FG-Bu

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
FG-Bu-1	41,6	14,3	679	9,0
FG-Bu-2	33,1	$13,\!8$	652	9,0
FG-Bu-3	41,8	17,1	733	9,3
FG-Bu-4	44,9	17,7	749	$9,\!4$
FG-Bu-5	41,4	18,1	774	9,7
Mittelwert	40,6	16,2	717	9,3
Standardabweichung	4,4	2,0	50	$0,\!3$
Variationskoeffizient	0,11	0,12	0,07	0,03

Tabelle A.12: Ergebnisse Serie FG-Bu



Abbildung A.12: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie FG-Bu

A.2.8 Serie FG-Ba

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
FG-Ba-1	$37,\!6$	18,3	813	7,0
FG-Ba-2	41,0	19,3	832	7,1
FG-Ba-3	40,7	18,5	816	7,1
FG-Ba-4	39,6	18,9	817	7,3
FG-Ba-5	38,9	$18,\!9$	832	7,0
FG-Ba-6	40,1	18,5	830	7,0
Mittelwert	39,6	18,7	823	7,1
Standardabweichung	$1,\!3$	$0,\!4$	9	0,1
Variationskoeffizient	0,03	0,02	0,01	0,02

Tabelle A.13: Ergebnisse Serie FG-Ba



Abbildung A.13: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie FG-Ba

A.2.9 Serie FG-K

Bezeichnung	$\mathbf{K_{ser}}~[\mathrm{kN/mm}]$	$\mathbf{F_{max}}$ [kN]	$oldsymbol{ ho}~[\mathrm{kg/m^3}]$	Feuchte u [%]
FG-K-1	36,5	$19,\!4$	808	7,0
FG-K-2	24,0	$18,\!9$	837	7,0
FG-K-3	22,9	8,0	808	$7,\!2$
FG-K-4	29,3	5,7	812	$7,\!2$
FG-K-5	13,0	1,7	840	$7,\!1$
FG-K-6	26,6	$11,\!4$	842	7,1
Mittelwert	25,4	10,9	825	7,1
Standardabweichung	$7,\!8$	7,2	17	0,1
Variationskoeffizient	0,31	0,66	0,02	0,01

Tabelle A.14: Ergebnisse Serie FG-K



Abbildung A.14: Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm Serie FG-K

A.3 APDL Code

```
1
   /BATCH
                        !Batch-Mode aktivieren, andernfalls werden Benutzereingaben
    verlangt und die Berechnung stoppt
2
    /CLEAR
                       !Datenbasis leeren
3
4
   /prep7
                        !in Präprozessor wechseln
5
   NLGEOM, on
                        !Geometrische Nichtlinearität für alle Substeps aktivieren
6
    7
8
   !----- Grundparameter -----
    9
10
   bblock = 160
11
    tblock = 60
12
   hblock = 48
13
14
   p=3.7
                        !Gewindesteigung
   slaenge = hblock+3*p
                        !Schraubenlänge
15
   sunten = -p
                       !vertikale Koordinate der "Schraubenspitze"
16
   daussen = 8
                       !Gewindeaußendurchmesser
17
   dkern = 5.0
18
                       !Kerndurchmesser
19
20
   fawinkel = 90
                       !Winkel zwischen Schraubenachse und Faserrichtung
21
22
   meshscrew = 1
                       !Netzdichte der Schraube und unmittelbarer Umgebung
23
   meshverf = 2
                        !Netzdichte der Netzverfeinerung rund um das Holzgewinde
   meshblock = 6
                        !Netzdichte der äußeren Holzumgebung
24
25
26
   rzyl = (daussen/2)*1.4 !Radius der ersten Netzverfeinerung bzw. des vorgeschädigten
   Bereiches
27
   rzyl2 = (daussen/2)*2.5 !Radius der zweiten Netzverfeinerung
28
                        !vorgegebene Verschiebung des Schraubenkopfes in z-Richtung
29
   vkopf = 1
30
   rlager = 25
                        !Radius für die Aussparung des Lagers
31
32
   nls = 100
                        !Anzahl der Load/Substeps
33
34
   BIRTHANDDEATH = 0
                      !Element Birth and Death verwenden? 0 = NEIN, 1 = JA
35
   ft90_max = 1.5
                        !Maximale Querzugfestigkeit
36
   fv_max = 35
                        !Schubfestigkeit
37
38
                       !Anzahl Drehungen als Integer (nicht verändern!)
   n=nint(slaenge/p)
39
    40
    !----- Flankengeometrie ------
41
   42
43
   fhoehe = (daussen - dkern)/2
44
   fwinkel1 = 20
                       !Winkelangabe in Grad
45
   fwinkel2 = 20
46
   47
   !----- Elemente -----
48
   49
50
   ET,1,SOLID187
                        !Volumenelement für Schraube und Holzmatrix
51
52
   !*** Kontakt-Elemente für Schraube-Holz-Kontakt ***
53
   ET,2,TARGE170
54
   ET, 3, CONTA174
                       !8-Knoten 3D-Kontaktelement
55
                        !Initial Adjustment: close gap
   KEYOPT,3,5,1
56
   !*** Kontakt-Elemente für Pilot-Node ***
57
58
   ET,4,TARGE170
                      !Gehaltene Freiheitsgrade definieren. Hier: Verschiebung in
   KEYOPT,4,4,000010
59
   y-Richtung
60
   ET, 5, CONTA175
                      !node-to-surface contact element
61
   KEYOPT, 5, 12, 5
                       !2-D/3-D Node-to-Surface Contact
62
                        !Multipoint constraint (MPC)
63
   KEYOPT, 5, 2, 2
64
65
66
```

```
67
     !----- Material ------
 68
     69
     !*** Material 1: Schraube ***
 70
     MPTEMP,,,,,,,,,
 71
 72
     MPTEMP, 1, 0
 73
     MPDATA, EX, 1,, 210000
 74
     MPDATA, PRXY, 1,,0.3
 75
 76
     !*** Material 2: Holzgewinde ***
 77
     MPTEMP,,,,,,,,,
 78
     MPTEMP,1,0
 79
     MPDATA, EX, 2,, 12000
 80
     MPDATA, EY, 2,, 1000
 81
     MPDATA, EZ, 2,, 2280
 82
     MPDATA, PRXY, 2,, 0.037
     MPDATA, PRYZ, 2,,0.31
 83
     MPDATA, PRXZ, 2,, 0.032
 84
     MPDATA, GXY, 2,, 1080
 85
 86
     MPDATA, GYZ, 2,,470
 87
     MPDATA,GXZ,2,,1640
 88
 89
     !*** Material 3: Holzblock ***
 90
     MPTEMP,,,,,,,,,
 91
     MPTEMP,1,0
 92
     MPDATA, EX, 3,, 12000
 93
     MPDATA, EY, 3,, 1000
 94
     MPDATA, EZ, 3,, 2280
 95
     MPDATA, PRXY, 3,, 0.037
 96
     MPDATA, PRYZ, 3,, 0.31
     MPDATA, PRXZ, 3,, 0.032
 97
98
     MPDATA, GXY, 3,, 1080
99
     MPDATA, GYZ, 3,, 470
100
     MPDATA, GXZ, 3,, 1640
101
     !*** Plastizität für Holz ***
102
103
     !FS=30
                           !Fließgrenze Holz längs der Faser
104
     !E2=0
                           !Tangentenmodul für Fließbereich
105
     !tb,BKIN,2
                           !Datentabelle für Material 2 mit BKIN Modell initialisieren
106
     !tbdata,1,FS,E2
107
108
     !tb,hill,2
     !tbdata,1,1.0,0.37,0.37,1.43,0.24,0.24 !Einqabe der 6 Parameter zur Benutzung des
109
     Hill-Modells; TBDATA bezieht sich immer auf den letzten TB-Befehl
110
111
     !*** "Material" für Kontakte ***
112
     MP,MU,4,0.5
                                             !Definition des Reibungskoeffizienten
113
     114
115
     !----- Aufbau der Helix -----
     116
117
     csys,0
                           !Kartesisches Koordinatensystem festlegen
118
     r=dkern/2
                           !Radius
119
120
     *afun,deg
                           !Winkelmaß auf Grad einstellen
121
     *do,i,1,5,1
                           !Keypoints in den Viertelspunkten erstellen
122
     x=r*cos((i-1)*(90))
     y=sunten+p*(i-1)/4
123
124
     z=-r*sin((i-1)*(90))
125
     k,i,x,y,z
126
     *enddo
127
128
     csys,5
129
     1,1,2
                           !Erzeugen der Helix-Linien
130
     *repeat, 4, 1, 1
131
     csys,0
132
                           !Viertel-Linien verbinden
     lcomb,all
133
134
     NUMCMP,ALL
                           !Nummerierung neu ordnen
```

```
135
     136
     !----- Fläche für Sweep generieren ------
137
     138
     *get,mxkp,kp,,num,max
                          !der KP mit der höchsten Nummer wird in mxkp
139
     gespeichert
140
141
     *afun,deg
     k,mxkp+1,r,sunten + tan(fwinkel1)*fhoehe + tan(fwinkel2)*fhoehe,0
142
                                                                   !Eckpunkte
     des Dreiecks festlegen
143
     k,mxkp+2,r,sunten,0
144
     k,mxkp+3,r+fhoehe,sunten+tan(fwinkel2)*fhoehe,0
145
146
     *get,mxkp,kp,,num,max
147
148
     a,mxkp-2,mxkp-1,mxkp
149
     150
     !----- Sweep ------
151
     152
153
     vdrag,1,,,,,1
                                !Flankenquerschnitt an Helix-Linie extrudieren
154
155
     VGEN,n-1,1, , , ,p, , ,1
                                !Gewindegang in Schraubenachse (n-1)-mal kopieren
156
157
     BTOL, 1e-004,
                                !Toleranz für Boolean-Operationen herabsetzen
158
159
     vadd,all
                                !Gewindeteilstücke miteinander verbinden
160
     numcmp,volu
                                !Volumennummerierung aktualisieren
161
     BTOL, 1e-005,
                                !Standardwert wiederherstellen
162
163
     164
    !----- Kerndurchmesser und Holzmatrix ------
     165
166
     cylind,0,r,sunten,sunten+slaenge
                                          !Volumen für Kerndurchmesser
167
168
     csys,6
169
    VGEN, ,2, , , ,-90, , , ,1
                                           !Volumen in y-Achse drehen
170
171
     vadd, 1, 2
                                           !Kerndurchmesser und Gewinde
     verschmelzen; Schraube erhält Nummer 1
172
     numcmp,volu
173
                                           !Volumennummerierung bei 1000 fortsetzen
174
    numstr,volume,1000
175
                                           !Zylinder für feineres Netz im Bereich
     cylind,0,rzyl,0,hblock/2
     der Schraube
176
    cylind,0,rzyl,hblock/2,hblock
177
     cylind,rzyl,rzyl2,0,hblock/2
178
     cylind,rzyl,rzyl2,hblock/2,hblock
179
     VGEN, ,1000, , , ,-90, , , ,1
180
     VGEN, ,1001, , , ,-90, , , ,1
     VGEN, ,1002, , , ,-90, , , ,1
181
182
     VGEN, ,1003, , , ,-90, , , ,1
183
184
    numstr,volume,2000
185
    VGEN,2,1, , , , , , , , 0
                                           !Schraube kopieren
186
    vsel,s,volu,,1000
187
     vsel,a,volu,,1001
188
     vsel,a,volu,,2000
189
    numstr,volume,3000
190
    VSBV,all,2000, , , , , , , 0
                                           !Gegengewinde im Holz durch Subtraktion
     erstellen
191
192
    numstr.volume.10
                                           !Blöcke erhalten Nummern 10-17
193
     block,0,bblock/2,0,hblock/2,0,tblock/2
                                           !8 Teillöcke für Holzvolumen erstellen
     block,0,bblock/2,0,hblock/2,0,-tblock/2
194
     block,0,-bblock/2,0,hblock/2,0,-tblock/2
195
     block,0,-bblock/2,0,hblock/2,0,tblock/2
196
197
     block,0,bblock/2,hblock/2,hblock,0,tblock/2
198
    block,0,bblock/2,hblock/2,hblock,0,-tblock/2
```

```
199
     block,0,-bblock/2,hblock/2,hblock,0,-tblock/2
200
     block,0,-bblock/2,hblock/2,hblock,0,tblock/2
201
202
     vsel,s,volu,,10,17
                                               !Block erhält Nummer 18
203
     vadd,all
204
205
     numstr,volume,10
206
     cylind,0,rzyl2,0,hblock
                                               !Temporärer Zylinder für
     Boolean-Operationen (Nummer 18)
                                               !Zylinder in richtige Achse drehen
207
     VGEN, ,10, , , ,-90, , , ,1
208
     vsel,s,volu,,18
                                               !Block auswählen
209
     vsel,a,volu,,10
210
     numstr,volume,15
211
     vsbv,18,10
                                               !Block wird zu Nummer 15
212
213
     block=15
214
     allsel
215
                                               !Teilvolumen miteinander verschmelzen
216
     numstr,volume,4000
217
     vsel,s,volu,,3000,3001
218
     vadd,all
219
220
     vsel,s,volu,,1002,1003
221
     vadd,all
222
     allsel
223
224
     vsel,u,,,1
225
     vglue,all
                                               !Alle Holzvolumen miteinander verkleben
226
227
     Holzgewinde = 4000
                                               !Namen zur Übersicht für Teilvolumen
     vergeben
228
     Netzverfeinerung = 4002
229
     block = 4003
230
231
     allsel
232
     233
234
     !----- Vernetzen -----
     235
236
     MOPT, TIMP, 5
                                    !Elementqualität verbessern
237
     !*** Schraube ***
238
239
     vsel,s,,,1
                                    !Schraube
240
                                    !Globale Elementgröße festlegen
     ESIZE, meshscrew, 0,
241
     SMRTSIZE,6
                                    !Smart-Size aktivieren
242
     vmesh,all
243
244
     !*** Holzgewinde mit Material 2 ***
     *afun,deg
245
246
     ewinkel = fawinkel-90
247
     local,11,CART,,,,ewinkel
                                   !lokales Koordinatensystem um z-Achse gedreht
     (Berücksichtigung des Faserwinkels)
248
     esys,11
                                    !Elementkoordinatensystem festlegen
249
     mat,2
                                    !Material 2 (Holz) auswählen
250
     allsel
251
     vsel,u,,,1
252
     vsel,u,,,netzverfeinerung
253
     vsel,u,,,block
254
     vmesh,all
255
256
     !*** Netzverfeinerung um Holzgewinde mit Material 3 ***
257
     mat,3
258
     allsel
     vsel,u,,,1
259
     vsel,u,,,holzgewinde
260
261
     vsel,u,,,block
262
     esize, meshverf, 0
263
     vmesh,all
264
```

```
!*** äußerer Holzblock mit Material 3***
265
266
     vsel,s,volu,,block
                                 !Block außen
267
     esize,meshblock,0
268
     vmesh,all
269
     esvs,0
                                 !Standardelementkoordinatensystem wählen
270
     allsel
271
272
     273
     !----- Kontakte zwischen Schraube und Holz-----
     274
275
     MAT,4
                                 !Material 4 verwenden (für Reibungsbeiwert benötigt)
276
     R,1
                                 !Real Constant Set definieren/initialisieren (Zur
     Verknüpfung von Target- und Contact-Elementen benötigt)
277
278
     !*** Target-Surface erstellen ***
279
280
     !Selektion der Gewindeflanken und des Kerns der Schraube
281
     allsel
282
     vsel,s,,,1
283
     ASLV,r
284
     csys,5
285
    asel,r,loc,x,r-0.1,daussen/2+0.1
286
     asel, r, loc, z, sunten, hblock
287
     csys,0
288
     asel, r, loc, y, sunten, hblock+p/2
289
     REAL,1
290
     TYPE,2
                                  !Knoten von Fläche selektieren
291
     NSLA,S,1
292
     ESURF
293
294
     !*** Contact-Surface erstellen ***
295
296
     !Selektion der Gewindeflanken im Holz (Kontaktfläche)
297
     allsel
298
     vsel,u,,,1
299
     vsel,u,,,netzverfeinerung
300
     vsel,u,,,block
301
     aslv,r
302
     csys,5
303
    asel,r,loc,x,r-0.1,daussen/2+0.1
304
     asel, r, loc, z, sunten, hblock
305
    REAL,1
306
     TYPE,3
307
     NSLA,S,1
308
    ESURF
309
     CSYS,0
310
     311
     !----- Pilot-Node erstellen ------
312
    313
314
    allsel
315
     *GET, NMAX, NODE, , NUM, MAX
316
     pilot_node=Nmax+1
317
     n,pilot_node,0,sunten+slaenge,0
318
319
    REAL,3
320
     TYPE,4
     TSHAP, PILO
321
322
     E,pilot_node
323
324
     !*** Kontaktfläche für Pilot-Node ***
325
326
     ASEL,S,LOC,y,sunten+slaenge
327
     NSLA,R,1
328
     REAL,3
329
     TYPE,5
330
     ESURF
331
     ALLSEL
332
```

333 334 !----- Komponenten erstellen -----335 336 !Zum erleichterten Auswählen der Bauteile im Postprocessing werden einige Komponenten erstellt 337 338 !*** Schraube *** 339 vsel,s,,,1 340 ESLV,S, 341 cm,Schraube,elem 342 allsel 343 !*** Holzgewinde *** 344 345 vsel,u,,,1 346 vsel,u,,,netzverfeinerung 347 vsel,u,,,block 348 ESLV.S. 349 cm,Holzgewinde,elem 350 allsel 351 !*** Netzverfeinerung *** 352 353 vsel,u,,,1 354 vsel,u,,,holzgewinde 355 vsel,u,,,block 356 ESLV,S, 357 cm,Netzverfeinerung,elem 358 allsel 359 360 !*** Holzblock außen *** 361 vsel,s,,,block 362 ESLV,S, 363 cm,Holzumgebung,elem allsel 364 365 *if,BIRTHANDDEATH,EQ,1,THEN !Schleife zur Abfrage ob Birth and Death 366 verwendet werden soll 367 368 369 !----- initial Solve für Birth and Death ------370 371 372 /solu 373 374 375 !----- Randbedingungen / Lasten -----376 377 ykopf1 = ykopf/nls !Anfangsverschiebung vorgeben 378 379 !Kartesische Koordinaten csys,0 380 !*** obere Fläche des Füllvolumens in z-Richtung halten *** 381 382 vsel,s,,,block 383 ASLV,R 384 asel,r,loc,y,hblock !obere Fläche selektieren 385 NSLA,S,1 386 csys,5 387 NSEL, r, LOC, X, 24, 100*daussen !Alle Knoten außerhalb des Loches in der Stahlplatte des Versuchs auswählen 388 D,all, ,0, , , ,UY, , , , 389 csys,0 390 ALLSEL 391 392 !*** eine Linie in x-Richtung halten *** 393 vsel,s,,,block 394 395 ASLV,R asel, r, loc, y, hblock 396 397 NSLA,S,1 398 NSEL,r,loc,z,0

```
d,all,UZ,0
399
400
     ALLSEL
401
     !*** eine Linie in y-Richtung halten ***
402
403
    vsel,s,,,block
404
405
     ASLV,R
    asel,r,loc,y,hblock
406
407
     NSLA,S,1
408
    NSEL, r, loc, x, 0
409
     d,all,UX,0
410
     ALLSEL
411
     !*** Verschiebung am Pilot-Node aufbringen ***
412
413
     d,pilot_node, ,ykopf1, , , ,UY, , , , ,
414
     415
    !----- Lösen -----
416
     417
418
     ANTYPE,0
419
     OUTRES, ERASE
                          !Default-Einstellungen vornehmen
420
     OUTRES, ALL, ALL
                          !Daten für jeden Substep schreiben
421
     !AUTOTS,1
                          !Automatic Time-Stepping aktiviert
422
    NSUBST,1,100,1
     !NLDIAG,NRRE,ON
                          !Newton-Raphson Residual Diagnose-Files Schreiben
423
                          !Element Components That Violate Criteria Diagnose-Files
424
     !NLDIAG, EFLG, ON
     Schreiben (unter anderem für "Highly distorted Elements"!!!)
425
     CNCHECK, AUTO
                          !Kontakte überprüfen (Hinweis aus Output-File)
426
     !NROP,UNSYM
                          !use ansymmetric solver (newton-raphson)
427
     !LNSRCH,ON
                          !Linesearch aktivieren
428
429
     solve
430
     431
     !-----Initial Step auswerten -----
432
    433
434
    /post1
435
    set,last
436
437
     allsel
438
     *get,NELEM,elem,0,num,max
                                                   !NELEM = Höchste Elementnummer
     *DIM, SPANNUNGEN, ARRAY, NELEM, 6
439
440
441
     cmsel,s,Holzgewinde,elem
                                                   !Elemente zur
     Spannungsüberprüfung selektieren
442
     cmsel,a,Netzverfeinerung,elem
443
     cmsel,a,Holzumgebung,elem
444
                                                   !"Elementnummer" in Spalte 1
445
     *do,i,1,NELEM
     Schreiben
446
        SPANNUNGEN(i,1)=i
447
     *enddo
448
     *vget,SPANNUNGEN(1,6),elem,,esel,,,2
                                                   !Status der Elemente (selektiert
449
     = 1, sonst -1) speichern
450
451
     rsys,11
                                                   !Der folgenden *Vxx Befehl wird
     *vmask,SPANNUNGEN(1,6)
452
     nur für die selektierten Elemente durchgeführt
453
     etab, stressy, s, y
454
     *vget,Spannungen(1,2),elem,1,etab,stressy,,
                                                   !Spannungen in y-Richtung
     speichern
455
456
                                                   !Gedrehtes KOS für Ergebnisse
    rsvs,5
     *vmask,SPANNUNGEN(1,6)
457
458
     etab, schubxz, s, xz
459
     *vget,Spannungen(1,3),elem,1,etab,schubxz,,
                                                  !Schubspannungen speichern
460
     rsys,0
461
```

```
462
    *do,i,1,NELEM
463
        *if,SPANNUNGEN(i,2),GT,ft90_max,THEN
                                               !y-Spannungen mit Maximalwert
        vergleichen
464
           SPANNUNGEN(i,4)=1
465
           *else
466
           SPANNUNGEN(i,4)=0
467
       *endif
468
     *enddo
469
470
    *do,i,1,NELEM
471
        *if,ABS(SPANNUNGEN(i,3)),GT,fv_max,THEN
                                               !Schubspannungen mit Maximalwert
        vergleichen
472
           SPANNUNGEN(i,5)=1
473
           *else
474
           SPANNUNGEN(i,5)=0
475
       *endif
476
     *enddo
477
478
    allsel
479
    save
                                                !database speichern
480
    parsav,all
                                                !alle Parameter in Datei
    schreiben (Jobname.xxx)
481
    482
    483
    !----- Birth and Death Schleife -----
484
    485
     486
487
     *do,o,2,nls,1
                        !Schleife über alle weiteren Loadsteps
488
489
    /solu
490
    491
    !----- Lösungsparameter / Elemente killen ------
492
    493
494
    RESCONTROL,,NONE
495
    ANTYPE, static, rest
                                                !restart mit database aus
    initial run
496
                                                !verwende aktualisierte
497
    parres, change
    Parameter, insbesondere o. Andernfalls bleibt z.B. o trotz der Schleife bei 1 stehen!
498
499
    OUTRES, ALL, ALL
                                                !Ergebnisse für jeden Load- und
    Substep speichern
500
    NSUBST, 1, 100, 1
                                                !Angaben zur Anzahl der Substeps
    pro Loadstep
501
502
     *if,o,LT,2,THEN
                                                !Sicherstellen, dass die
     Schleife bei 2 beginnt
503
       o=2
504
    *endif
505
    !*** Elemente deaktivieren / deaktivierte Elemente in Array speichern ***
506
507
508
    !*** Querzug ***
509
510
    esel,none
                                                !KEINE Elemente selektiert
                                                !Elemente für EKILL selektieren
511
     *do,i,1,NELEM
       *if,SPANNUNGEN(i,4),EQ,1,THEN
512
513
           esel, a, ELEM, , SPANNUNGEN(i, 1)
514
       *endif
515
     *enddo
516
517
    *DIM,KILLED_LS_%o-1%,ARRAY,NELEM,3
                                                !Deaktivierte Elemente für jeden
    Lastschritt speichern:
     *do,i,1,NELEM
                                                !"Elementnummer" in Spalte 1
518
     Schreiben
519
       KILLED_LS_%o-1%(i,1)=i
    *enddo
520
```

```
*vget,KILLED_LS_%o-1%(1,2),elem,,esel
521
                                                 !Selektierte Elemente bekommen
     Wert 1, der Rest -1
522
523
    EKILL,all
                                                 !Alle selektierten Elemente
     deaktivieren
524
     allsel
525
    !*** Schub ***
526
527
528
                                                 !KEINE Elemente selektiert
    esel,none
529
     *do,i,1,NELEM
                                                 !Elemente für EKILL selektieren
530
        *if,SPANNUNGEN(i,5),EQ,1,THEN
531
           esel,a,ELEM,,SPANNUNGEN(i,1)
        *endif
532
533
     *enddo
534
535
     *vget,KILLED_LS_%o-1%(1,3),elem,,esel
                                                 !Selektierte Elemente bekommen
     Wert 1, der Rest -1
536
537
     EKILL,all
                                                 !Alle selektierten Elemente
     deaktivieren
538
    allsel
539
     540
541
     !----- Randbedingungen / Lasten ------
    542
543
    ykopfn = o*ykopf/nls
                                   !Verschiebung für Lastschritt o vorgeben
544
545
    csys,0
                                   !Kartesische Koordinaten
546
547
    !*** obere Fläche des Füllvolumens in z-Richtung halten ***
548
    vsel,s,,,block
549
    ASLV,R
550
    asel,r,loc,y,hblock
                                   !obere Fläche selektieren
551
    NSLA,S,1
552
    csys,5
    NSEL, r, LOC, X, 24, 100*daussen
553
                                   !Alle Knoten außerhalb des Loches in der
     Stahlplatte des Versuchs auswählen
554
     D,all, ,0, , , ,UY, , , , ,
555
    csvs.0
556
    ALLSEL
557
558
    !*** eine Linie in x-Richtung halten ***
559
    vsel,s,,,block
560 ASLV,R
561
    asel,r,loc,y,hblock
562
    NSLA,S,1
563
    NSEL, r, loc, z, 0
    d,all,UZ,0
564
565
    ALLSEL
566
567
     !*** eine Linie in y-Richtung halten ***
568
    vsel,s,,,block
569
    ASLV,R
570
    asel,r,loc,y,hblock
571
    NSLA,S,1
572
     NSEL, r, loc, x, 0
573
    d,all,UX,0
574
    ALLSEL
575
576
     !*** Verschiebung am Pilot-Node aufbringen ***
577
     d,pilot_node, ,ykopfn, , , ,UY, , , ,
578
     579
580
     !----- Lösung -----
     581
582
     solve
583
584
```

585 586 !----- Auswertung des k. Lastschritts -----587 588 /post1 589 set,last 590 591 !*** Spannungen überprüfen *** 592 allsel 593 *set,SPANNUNGEN !Array aus vorheriger Lösung löschen 594 *get,NELEM,elem,0,num,max !NELEM = Höchste Elementnummer 595 *DIM, SPANNUNGEN, ARRAY, NELEM, 6 596 597 cmsel,s,Holzgewinde,elem !Elemente zur Spannungsüberprüfung selektieren 598 cmsel,a,Netzverfeinerung,elem 599 cmsel,a,Holzumgebung,elem 600 601 *do,i,1,NELEM !"Elementnummer" in Spalte 1 Schreiben 602 SPANNUNGEN(i,1)=i 603 *enddo 604 605 *vget,SPANNUNGEN(1,6),elem,,esel,,,2 !Status der Elemente (selektiert = 1, sonst -1) speichern 606 607 rsys,11 !Gedrehtes KOS für Ergebnisse *vmask,SPANNUNGEN(1,6) 608 !Der folgenden *Vxx Befehl wird nur für die selektierten Elemente durchgeführt 609 etab, stressy, s, y 610 *vget,Spannungen(1,2),elem,1,etab,stressy,, !Spannungen in y-Richtung speichern 611 612 rsys,5 613 *vmask,SPANNUNGEN(1,6) 614 etab, schubxz, s, xz 615 *vget,Spannungen(1,3),elem,1,etab,schubxz,, !Schubspannungen speichern 616 rsys,0 617 618 *do,i,1,NELEM 619 *if,SPANNUNGEN(i,2),GT,ft90_max,THEN !y-Spannungen mit Maximalwert vergleichen 620 SPANNUNGEN(i,4)=1 621 *else 622 SPANNUNGEN(i,4)=0 623 *endif 624 *enddo 625 *do,i,1,NELEM 626 627 *if,ABS(SPANNUNGEN(i,3)),GT,fv_max,THEN !Schubspannungen mit Maximalwert vergleichen 628 SPANNUNGEN(i,5)=1 629 *else 630 SPANNUNGEN(i,5)=0 631 *endif 632 *enddo 633 634 allsel 635 !Database speichern save 636 0=0+1 parsav,all !alle Parameter in Datei 637 schreiben (Jobname.xxx) 638 639 *enddo !Schleife über alle Loadsteps beenden 640 !Ende der Birth and Death Schleife 641 *else 642 643

```
644
645
    !----- Lösung ohne Birth and Death ------
646
    647
    648
649
    650
651
    !----- Randbedingungen / Lasten ------
    652
653
    /solu
654
655
    csys,0
                                 !Kartesische Koordinaten
656
657
    !*** obere Fläche des Füllvolumens in z-Richtung halten ***
658
    vsel,s,,,block
659
    ASLV,R
660
    asel,r,loc,y,hblock
                                !obere Fläche selektieren
661
    NSLA,S,1
662
    csvs,5
663
    NSEL, r, LOC, X, 24, 100*daussen
                                !Alle Knoten außerhalb des Loches in der
    Stahlplatte des Versuchs auswählen
664
    D,all, ,0, , , ,UY, , , ,
665
    csys,0
666
    ALLSEL
667
    !*** eine Linie in x-Richtung halten ***
668
669
    vsel,s,,,block
670
    ASLV,R
671
    asel, r, loc, y, hblock
672
    NSLA,S,1
673
    NSEL, r, loc, z, 0
674
    d,all,UZ,0
675
    ALLSEL
676
677
    !*** eine Linie in y-Richtung halten ***
678
    vsel,s,,,block
679
    ASLV,R
680
    asel, r, loc, y, hblock
681
    NSLA,S,1
    NSEL, r, loc, x, 0
682
683
    d,all,UX,0
    ALLSEL
684
685
    !*** Verschiebung am Pilot-Node aufbringen ***
686
687
    d,pilot_node, ,ykopf, , , ,UY, , , ,
688
689
    690
    !----- Lösung ------
    691
692
    ANTYPE,0
693
    NSUBST,nls,2*nls,nls
                                    !Anzahl der Substeps festlegen
694
    OUTRES, ERASE
                                    !Default-Einstellungen vornehmen
                                    !Daten für jeden Substep schreiben
695
    OUTRES, ALL, ALL
                                    !Automatic Time-Stepping aktiviert
696
    AUTOTS,1
697
    TIME,1
                                    !Time at end of Loadstep
698
    !NLDIAG,NRRE,ON
                                    !Newton-Raphson Residual Diagnose-Files
    Schreiben
699
    !NLDIAG, EFLG, ON
                                    !Element Components That Violate Criteria
    Diagnose-Files Schreiben
700
    CNCHECK, AUTO
                                    !Kontakte überprüfen (Hinweis aus Output-File)
701
    !NROP,UNSYM
                                    !use ansymmetric solver (newton-raphson)
702
    !LNSRCH,ON
                                    !Linesearch aktivieren
703
704
    solve
705
    *endif
706
707
708
```

709

710 711 712 !----- Abschließendes Postprocessing ------713 714 715 /POST1 716 717 *GET, dateiname, ACTIVE, 0, JOBNAM !Jobname in Variable speichern 718 obenmitte = NODE(0,hblock,0) !Knotennummer für Wegmessung speichern 719 vornemitte = NODE(0,hblock/2,tblock/2) 720 hintenmitte = NODE(0,hblock/2,-tblock/2) 721 vorneunten = NODE(0,0,tblock/2) 722 hintenunten = NODE(0,0,-tblock/2) 723 724 !Anzahl der nsubst=ykopf*110 Loadsteps/Substeps schätzen 725 *DIM, lastverformung, array, nsubst, 7 !Array initialisieren 726 727 set,first !1.Substep laden 728 *do,i,1,nsubst 729 *get,lastverformung(i,1),node,pilot_node,RF,FY !Reaktionskraft am Pilot-Knoten auslesen 730 *get,lastverformung(i,2),node,pilot_node,U,Y !Verschiebung in z-Richtung am Pilot-Knoten auslesen 731 *get,lastverformung(i,3),node,obenmitte,U,Y !Verschiebung der Schraube an der Oberkante des Holzblocks auslesen 732 *get,lastverformung(i,4),node,vornemitte,U,Y !Verschiebungen an den Außenseiten des Holzblocks auslesen (zwecks Vergleich mit realen Messungen an den Versuchskörpern) 733 *get,lastverformung(i,5),node,hintenmitte,U,Y 734 *get,lastverformung(i,6),node,vorneunten,U,Y 735 *get,lastverformung(i,7),node,hintenunten,U,Y 736 737 set,next 738 *enddo 739 740 *mwrite,lastverformung,%dateiname%_lastverformung,txt !Arrav für Last-Relativverschiebungs-Diagramm als .txt Datei schreiben 741 !FORTRAN Format für (100F14.6)Ausgabedatei 742 743 !*** Grafik für Kraft-Relativverschiebungs-Diagramm *** 744 /POST26 745 NUMVAR,200 !Anzahl der möglichen Variablen von 10 auf 200 Erhöhen 746 nsol,2,obenmitte,u,y, !Verschiebung der Schraube auf Höhe der Oberkante des Holzblocks auslesen und in Variable 2 speichern 747 nsol, 3, vornemitte, u, y, 748 nsol,4,hintenmitte,u,y, 749 add,5,3,4 !Diverse Umrechnungen FILLDATA,200,,,,2,0 750 751 quot, 6, 5, 200 FILLDATA, 199,,,,,-1,0 752 753 PROD, 198, 6, 199 754 add,8,2,198 755 rforce,9,pilot_node,F,Y,FY !Kraft an Schraubenspitze auslesen und in Variable 7 speichern 756 prod,10,9,,,RF,,,0.001 !Kraf von N in kN umrechnen 757 /AXLAB,X, u (mm) !Achsenbeschriftungen /AXLAB,Y, F (kN) 758 759 XVAR,8 !Variable für x-Achse (Standardwert ist hier sonst die Zeit) 760 /show,png /RGB, INDEX, 100, 100, 100, 0 !Einstellungen für weißen 761 Hintergrund 762 /RGB, INDEX, 80, 80, 80, 13 763 /RGB, INDEX, 60, 60, 60, 14 764 /RGB, INDEX, 0, 0, 0,15

```
765
     PLVAR, 10
                                                             !Plot erstellen, hier mit
     Berücksichtigung der Verschiebungen des Holzkörpers -> Ergebnis wird steifer
766
767
     XVAR,2
768
     PLVAR,10
                                                             !Plot erstellen, hier ohne
     Berücksichtigung der Verschiebungen am Holzkörper
769
770
     !*** Spannungen entlang der Schraubenachse ab Oberkante Holz ***
771
     /post1
     !** Grafik **
772
773
     set,last
                                                             !Lastschritt auswählen
774
     PATH, Schraube, 2, 30, 100,
                                                             !Pfad erstellen
775
     PPATH, 1, 0, 0, hblock, 0, 0,
                                                             !Pfadpunkte definieren
776
     PPATH,2,0,0,0,0,0,
777
     AVPRIN,0,
                                                             !Spannungen mitteln
778
     PDEF, ,S,Y,AVG
                                                             !Interpolates an item onto a
     path
779
     /PBC,PATH, ,0
                                                             !Show path
780
     /AXLAB,X, u (mm)
                                                             !Achsenbeschriftungen
781
     /AXLAB,Y, Spannung (N/mm<sup>2</sup>)
782
     PLPATH,SY
                                                             !Pfad mit Spannungen in
     y-Richtung plotten
783
     /show,close
784
785
     !** Textdatei für Schraubenspannungen **
786
                                                             !Path-Information in
     PAGET, Spannung_Schraube_, TABL
     (101x30) Array schreiben
787
     *DIM, Spannung_Schraube, array, 101, 2
788
      *do,i,1,101
                                                             !Informationen zur Übersicht
      in (101x2) Array schreiben
789
         Spannung_Schraube(i,1)=Spannung_Schraube_(i,2)
790
         Spannung_Schraube(i,2)=Spannung_Schraube_(i,5)
791
     *enddo
792
      *mwrite,Spannung_Schraube,%dateiname%_Sy-Schraube,txt
                                                            !Array in .txt-file speichern
793
     (100F14.6)
794
795
     finish
796
                                                             !Einlesen des Codes beenden
     /eof
797
798
     799
     !----- Hilfreiche Kommandos ------
     800
     ABBRES,NEW, 'Eigene_Toolbar', ' ',' '
801
                                                             !Eigene Toolbar laden
                                                             !Working-Plane als
802
     /cplane,1
     Schnittebene verwenden
803
     /type,1,5
                                                             !Ansicht an Working-Plane
     schneiden
804
     /type,1,0
                                                             !transparente Ansicht
805
                                                             !Standardansicht
     /type,1,2
806
     /dev,vector,on
                                                             !Liniendarstellung ->
     Erkennbarkeit von Volumennummern
807
     SBCTRAN
                                                             !Lager von Flächen etc. auf
     Knoten aufbringen (wird bei der Lösung automatisch gemacht)
808
     /PSYMB.ESYS.1
                                                             !Elementkoordinatensystem
     anzeigen
809
     fsum
                                                             !Kräfte von Knoten summieren
810
811
     esel,s,live
                                                             !Lebende Elemente selektieren
                                                             !Selektion umkehren
812
     esel, inve
813
814
     /ui,copy,save,png,full,color,reverse,portrait,yes,100
                                                            !aktuelles Fenster mit
     weißem Hintergrund als .png speichern
```

Erklärung

Ich erkläre, dass

- 1. ich meine Masterarbeit ohne fremde Hilfe angefertigt habe;
- 2. ich die Übernahme wörtlicher Zitate aus der Literatur sowie die Verwendung der Gedanken anderer Autoren an den entsprechenden Stellen innerhalb der Arbeit gekennzeichnet habe.

Ort, Datum

Unterschrift