



HAL
open science

Modelle für die Berechnung der Ausziehtragfähigkeit von selbstbohrenden Holzschrauben

Matthias Frese, Peter Fellmoser, Hans Joachim Blass

► To cite this version:

Matthias Frese, Peter Fellmoser, Hans Joachim Blass. Modelle für die Berechnung der Ausziehtragfähigkeit von selbstbohrenden Holzschrauben. *European Journal of Wood and Wood Products*, 2009, 68 (4), pp.373-384. 10.1007/s00107-009-0378-1 . hal-00568255

HAL Id: hal-00568255

<https://hal.science/hal-00568255>

Submitted on 23 Feb 2011

HAL is a multi-disciplinary open access archive for the deposit and dissemination of scientific research documents, whether they are published or not. The documents may come from teaching and research institutions in France or abroad, or from public or private research centers.

L'archive ouverte pluridisciplinaire **HAL**, est destinée au dépôt et à la diffusion de documents scientifiques de niveau recherche, publiés ou non, émanant des établissements d'enseignement et de recherche français ou étrangers, des laboratoires publics ou privés.



Draft Manuscript for Review

Modelle für die Berechnung der Ausziehtragfähigkeit von selbstbohrenden Holzschrauben

Journal:	<i>Holz als Roh- und Werkstoff</i>
Manuscript ID:	HRW-09-0003.R1
Manuscript Type:	ORIGINALARBEITEN / ORIGINALS
Date Submitted by the Author:	24-Apr-2009
Complete List of Authors:	Frese, Matthias; Universität Karlsruhe, Lehrstuhl für Ingenieurholzbau und Baukonstruktionen Fellmoser, Peter; Blaß & Eberhart Ingenieurbüro für Baukonstruktionen Blaß, Hans Joachim; Universität Karlsruhe, Lehrstuhl für Ingenieurholzbau und Baukonstruktionen
Keywords:	wood screw, self-tapping screw, self-drilling screw, inclined screw, withdrawal capacity, withdrawal resistance, withdrawal parameter



view

Modelle für die Berechnung der Ausziehtragfähigkeit von selbstbohrenden Holzschrauben

M. Frese (Korrespondenzautor)

*Universität Karlsruhe, Lehrstuhl für Ingenieurholzbau und Baukonstruktionen,
Kaiserstraße 12, 76131 Karlsruhe, Germany*

Matthias.Frese@holz.uka.de

P. Fellmoser

*Blaß & Eberhart
Ingenieurbüro für Baukonstruktionen
Pforzheimer Straße 15b, 76227 Karlsruhe, Germany*

H.J. Blaß

*Universität Karlsruhe, Lehrstuhl für Ingenieurholzbau und Baukonstruktionen,
Kaiserstraße 12, 76131 Karlsruhe, Germany*

1
2
3
4 **Zusammenfassung** Berechnungsgleichungen für die Ausziehtragfähigkeit von
5 selbstbohrenden Holzschrauben in Nadelholz wurden hergeleitet. Auf der
6 Grundlage von Ergebnissen aus 1850 Ausziehversuchen mit unterschiedlichsten
7 Schrauben wurden mittels Regressionsrechnungen eine Gleichung für den
8 Ausziehparameter ermittelt.
9 Unabhängige Variable in den Gleichungen sind der Schraubennendurchmesser,
10 die Einschraubtiefe im Holz und der charakteristische Wert der Rohdichte des
11 verwendeten Nadelholzes. Die Gleichungen sind gültig für eine
12 Schraubenneigung zwischen 45° und 90°. Die Gleichung für den
13 Ausziehparameter liefert im Vergleich, auch mit herkömmlichen Gleichungen in
14 Normen, die günstigsten Werte. Für selbstbohrende Schrauben mit geometrischen
15 Eigenschaften, die mit denjenigen des Untersuchungsmaterials vergleichbar sind,
16 bietet sie die Möglichkeit, den Ausziehparameter, genauer als bisher, rechnerisch
17 abzuschätzen. Insofern kann der experimentelle Aufwand, der für die Zulassung
18 von Schrauben erforderlich ist, reduziert werden.

30 **Models for the calculation of the withdrawal capacity of self-tapping screws**

31 **Abstract** Equations to calculate the withdrawal capacity of self-tapping screws,
32 arranged in softwood, were determined. Based on results of 1850 withdrawal tests
33 and by means of a regression analysis one equation for the withdrawal resistance
34 and two further equations for the withdrawal parameter (resistance over nominal
35 screw diameter and penetration depth) were derived. Nominal screw diameter,
36 penetration depth and characteristic density of the softwood used are the
37 independent variables in the equations, which are valid for an angle in the range
38 of 45° to 90° between the screw axis and the grain.

39 The equation for the withdrawal resistance delivers, also in comparison with code
40 rules, the most favourable values. It enables now a more accurate estimation of
41 the withdrawal resistance for wood screws with geometrical properties similar to
42 those of the screws used for the tests. Hence, the benefit of this study is the
43 reduction in testing, which is currently necessary for technical approvals.

1 Einleitung

1.1 Allgemeines

Die Verwendung von Holzschrauben (im Folgenden kurz „Schrauben“) hat in den vergangenen Jahren zugenommen, nicht zuletzt wegen der erfolgreichen und rasanten Weiterentwicklung von selbstbohrenden Schrauben. So ergänzen beispielsweise spezielle Schrauben für Anschlüsse zwischen Haupt- und Nebenträgern, für Querkzug- und Querdrukverstärkungen sowie für Befestigungen von Aufdach-Dämmsystemen die herkömmliche Verbindungstechnik. Auf Grund der bevorzugt schrägen Anordnung von Schrauben (Abb. 1) steht nunmehr das Tragverhalten einer Schraube, die in Richtung ihrer Achse beansprucht wird, im Vordergrund, weniger dasjenige bei Beanspruchung rechtwinklig zu ihrer Achse.

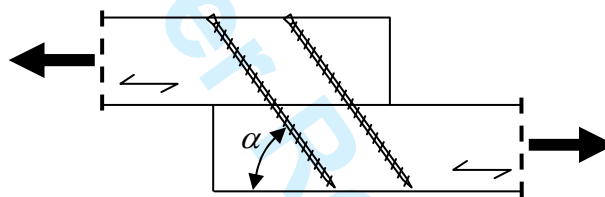


Abb. 1 Schräg, unter dem Einschraubwinkel α angeordnete und in Richtung der Schraubenachse beanspruchte Schrauben

Fig. 1 Self-tapping screws inserted at an angle α to grain and loaded in tension

Für tragende Holzverbindungen werden genormte Schrauben oder solche, deren Eignung über eine allgemeine bauaufsichtliche Zulassung¹ (abZ) nachgewiesen ist, verwendet: Genormte Schrauben sind in DIN 96, DIN 97 oder DIN 571 geregelt und weisen Gewinde und Schraubenspitzen nach DIN 7998 auf. Schrauben mit abZ sind in der Regel selbstbohrende Schrauben mit Teil- oder Vollgewinde, Längen bis 600 mm und Nenndurchmessern bis 14 mm. Insbesondere die Formvielfalt von selbstbohrenden Schrauben hat zu etlichen Zulassungen geführt.

¹ National technical approval

1
2
3 DIN 1052 und EN 1995-1-1 enthalten unterschiedliche Berechnungsgleichungen
4 und Verfahren für die Ermittlung des charakteristischen Wertes des
5 Auszieh Widerstandes $R_{ax,k}$. Dieser Wert beziffert die rechnerische
6 Beanspruchbarkeit auf Herausziehen. Nach DIN 1052 muss eine Schraube
7 zunächst in eine von drei Tragfähigkeitsklassen (TFK) eingestuft sein. Mit der
8 Einstufung ist der charakteristische Wert des Ausziehparameters (in DIN 1052:
9 $f_{1,k}$) berechenbar und dann der Auszieh Widerstand der Schrauben. Der
10 Ausziehparameter ist aus experimenteller Sicht eine auf Einschraubtiefe und
11 Nenndurchmesser bezogene maximale Ausziehkraft. In EN 1995-1-1 kann der
12 charakteristische Wert des Ausziehparameters (darin: $f_{ax,k}$) bereits direkt berechnet
13 werden oder er ist in Sonderfällen durch Ausziehversuche gemäß EN 14592 zu
14 ermitteln. Sodann lässt sich der Auszieh Widerstand berechnen. Beide Verfahren in
15 DIN 1052 bzw. EN 1995-1-1 erforderten in der Vergangenheit, wie auch noch
16 heute, einen großen Prüfaufwand.

17
18 Es war daher das Ziel dieser Untersuchung, den Auszieh Widerstand bzw.
19 -parameter selbstbohrender Schrauben herstellerunabhängig in Form von
20 Berechnungsmodellen anzugeben. Der Nutzen dieser Berechnungsmodelle liegt
21 darin, dass Schrauben, für die solche Modelle gültig sind, hinsichtlich der
22 Ausziehtragfähigkeit nicht mehr im sonst üblichen Umfang geprüft werden
23 müssten.

24
25 Auf Grund einer mittlerweile stark angewachsenen Datensammlung von
26 Versuchsergebnissen aus Zulassungsverfahren und Forschungsarbeiten erschien
27 es nutzbringend, den Auszieh Widerstand direkt oder mittelbar über den
28 Ausziehparameter neu zu modellieren. Ein neues Modell wäre damit an
29 umfangreiche aktuelle Versuchsergebnisse angepasst und besäße eine hohe
30 Allgemeingültigkeit, da Schraubentypen unterschiedlichster Hersteller in der
31 Datensammlung anteilig erfasst sind.

32
33 Dieser Beitrag beschreibt alle wesentlichen Schritte der Modellierung bis hin zu
34 Berechnungsgleichungen. Diese Gleichungen (oder Modelle) sind abhängig von
35 der Einschraubtiefe l_{ef} , dem Nenndurchmesser d und der charakteristischen
36 Rohdichte ρ_k (einer gewählten Nadelholz-Festigkeitsklasse aus EN 338). Sie sind
37 für Einschraubwinkel α zwischen 45° und 90° anwendbar. Es wird schließlich
38 gezeigt, dass gegenwärtig gültige Berechnungsansätze in baupraktisch relevanten
39 Fällen zu völlig unterschiedlichen Ergebnissen führen können. Daher möchte der
40
41
42
43
44
45
46
47
48
49
50
51
52
53
54
55
56
57
58
59
60

Beitrag auch dazu anstoßen, die gegenwärtig praktizierte Berechnung der Ausziehtragfähigkeit zu überdenken.

1.2 Stand der Technik

Im Vergleich zu genormten Schrauben besitzen selbstbohrende Schrauben mit abZ folgende Vorteile bzw. Eigenschaften:

- Das d_k/d -Verhältnis ist geringer, im Mittel beträgt es etwa 0,65 (Abb. 2), bei Schrauben mit Gewinde nach DIN 7998 im Mittel 0,70. Die profilierte Ausbildung des Gewindebereichs mit großem Flankenflächenanteil ermöglicht eine hohe Kraftübertragung ins umgebende Holz.
- Sie werden in der Regel nach dem Aufrollen des Gewindes gehärtet. Das Fließmoment, die Torsionsfestigkeit und die Zugtragfähigkeit werden dadurch deutlich gesteigert. Die Steifigkeit der Verbindung nimmt zu, die Gefahr des „Abdrehens“ ab. Sie können daher ohne Vorbohren eingedreht werden.

Um diese Vorteile bzw. Eigenschaften in baupraktischen Fragestellungen zu nutzen, wurden in der Vergangenheit viele Untersuchungen durchgeführt und entsprechende Berechnungsansätze veröffentlicht (Schrauben in spaltgefährdeten Verbindungen (Blaß und Schmid 2001, Bejtka und Blaß 2005), Verbindungen mit geneigt oder gekreuzt angeordneten Schrauben (Kevarinmäki 2002, Bejtka und Blaß 2002) sowie Querkzug- und Querdrukverstärkungen (Jönsson 2005, Bejtka und Blaß 2006)).

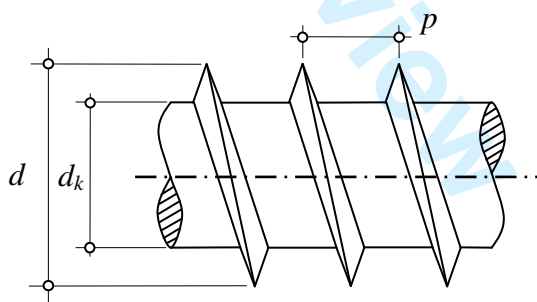


Abb. 2 Detail eines Schraubengewindes: Bezeichnungen Nenndurchmesser d , Gewinde-Innendurchmesser d_k und Gewindesteigung p

Fig. 2 Detail of a screw thread: denotations nominal diameter d (= nominal screw size), thread-root diameter d_k and thread pitch p

Folgende Berechnungsgleichungen (aus Normen und dem Schrifttum) für den charakteristischen Ausziehwiderstand $R_{ax,k}$ (in N) seien kurz vorgestellt; der Kopfdurchziehewiderstand wird in den Gleichungen nicht berücksichtigt:

$$R_{ax,k} = \frac{f_{1,k} \cdot d \cdot \ell_{ef}}{\sin^2 \alpha + \frac{4}{3} \cdot \cos^2 \alpha} \quad (45^\circ \leq \alpha \leq 90^\circ), \quad (1)$$

$$R_{ax,k} = \frac{0,52 \cdot d^{0,5} \cdot \ell_{ef}^{0,9} \cdot \rho_k^{0,8}}{1,2 \cdot \cos^2 \alpha + \sin^2 \alpha} \quad (0^\circ \leq \alpha \leq 90^\circ), \quad (2)$$

$$R_{ax,k} = \frac{n_{ef} \cdot f_{ax,k} \cdot d \cdot \ell_{ef} \cdot k_d}{1,2 \cdot \cos^2 \alpha + \sin^2 \alpha} \quad \left(\begin{array}{l} 6 \text{ mm} \leq d \leq 12 \text{ mm} \\ 0,60 \leq d_k / d \leq 0,75 \\ \alpha \geq 30^\circ \end{array} \right). \quad (3)$$

Darin sind $f_{1,k}$ und $f_{ax,k}$ in MPa, d und ℓ_{ef} in mm und ρ_k in kg/m^3 einzusetzen.

Gleichung (1) nach DIN 1052 gibt den charakteristischen Auszieh Widerstand $R_{ax,k}$ in Abhängigkeit des charakteristischen Ausziehparameters $f_{1,k}$, des Nenndurchmessers d , der Einschraubtiefe ℓ_{ef} und des Einschraubwinkels α an. Die Variable $f_{1,k}$ (in MPa), von der Tragfähigkeitsklasse abhängig, wird mit der charakteristischen Rohdichte berechnet:

$$\text{TFK 1: } f_{1,k} = 60 \cdot 10^{-6} \cdot \rho_k^2$$

$$\text{TFK 2: } f_{1,k} = 70 \cdot 10^{-6} \cdot \rho_k^2$$

$$\text{TFK 3: } f_{1,k} = 80 \cdot 10^{-6} \cdot \rho_k^2$$

Die charakteristische Rohdichte ist in kg/m^3 einzusetzen, jedoch höchstens mit 500 kg/m^3 . Die Schrauben werden mittels Prüfung nach EN 1382 bzw. in Anlehnung an DIN 1052, Anhang C in Tragfähigkeitsklassen eingestuft.

Blaß et al. 2006 werteten etwa 800 Ausziehversuche aus. Sie schlugen Gleichung (2) für den charakteristischen Auszieh Widerstand vor. Diese Gleichung wurde zur Grundlage für die Regelung in EN 1995-1-1. Darin wird der Auszieh Widerstand mittels Gleichung (3) berechnet. Es wird zusätzlich die Anzahl Schrauben n einer axial beanspruchten Gruppe von Schrauben berücksichtigt. Für Schrauben mit Nenndurchmessern zwischen 6 und 8 mm wird die Ausziehtragfähigkeit mit dem dimensionslosen Faktor k_d reduziert. Die Variablen n_{ef} , $f_{ax,k}$ (in MPa) und k_d in (3) werden berechnet mit

$$n_{ef} = n^{0,9},$$

$$f_{ax,k} = 0,52 \cdot d^{-0,5} \cdot \ell_{ef}^{-0,1} \cdot \rho_k^{0,8}, \quad (4)$$

$$k_d = \min \left\{ \begin{array}{l} d/8 \\ 1 \end{array} \right.$$

Die Einheit von d und ℓ_{ef} ist mm, von ρ_k kg/m³. Für d_k/d -Verhältnisse außerhalb von [0,60; 0,75] gibt es in EN 1995-1-1 eine von Gleichung (3) abweichende Variante. Diese ist gültig für einen experimentell ermittelten Ausziehparameter $f_{ax,k}$.

2 Modellierung

2.1 Datensammlung und Festlegung der Datenbasis

Die Datensammlung des Lehrstuhls für Ingenieurholzbau und Baukonstruktionen umfasst über 2400 Datensätze von Ausziehversuchen (**Abb. 3**). Die Datensätze enthalten Beobachtungen, nicht immer vollständig, zu den folgenden Merkmalen:

1 Einschraubwinkel	α ,
2 Nenndurchmesser	d ,
3 Gewinde-Innendurchmesser	d_k ,
4 Gewindesteigung	p ,
5 Einschraubtiefe	ℓ_{ef}
6 Prüfkörperrohddichte	ρ und
7 Auszieh Widerstand	R_{ax} .

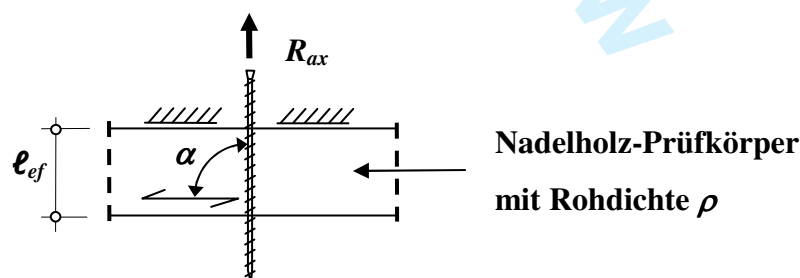


Abb. 3 Schrauben-Ausziehversuch, schematisch

Fig. 3 Schematic of the screw withdrawal test

Eine multiple Regression (von R_{ax} auf die Merkmale 1 bis 6) im Vorfeld zeigte, dass die Gewindesteigung p keinen nennenswerten Einfluss auf den Auszieh Widerstand hat. Bei den untersuchten Schrauben liegt p zwischen 2 und 8 mm, im Mittel bei 4,4 mm. Sie wurde daher bei der Festlegung der Datenbasis für die Modellansätze nicht berücksichtigt. Auch, um dem grundsätzlich unterschiedlichen Tragmechanismus zwischen faserparallel eingedrehten Schrauben und solchen mit Einschraubwinkeln zwischen 45° und 90° gerecht zu werden, enthält die Datenbasis nur Beobachtungen mit Einschraubwinkeln größer gleich 45° . Mit diesen beiden Randbedingungen stehen von den 2400 Datensätzen insgesamt 1847 mit ebenso vielen Beobachtungen, und zwar vollständig, je Merkmal zur Verfügung. Aus statistischer Sicht ist das vor dem Hintergrund der sonst überschaubaren Proben für wissenschaftliche Untersuchungen im Holzbau ein bemerkenswerter Umfang. Die statistischen Kennwerte der Merkmale, des d_k/d -Verhältnisses und des Ausziehparameters sind in Tabelle 1 zusammengestellt. Ausgehend von dieser Datenbasis werden alle nachfolgenden statistischen Untersuchungen durchgeführt.

Tabelle 1 Statistische Kennwerte der Merkmale

Table 1 Statistics of the parameters recorded

Zeile	Variable (Regressor)		N	\bar{x}	s	Min	Max
1	α	°	1847	75	19,1	45	90
2	d	mm		8	2,34	4,00	14,0
3	d_k	mm		5,2	1,53	2,56	9,70
4	ℓ_{ef}	mm		61	25,5	18,8	140
5	ρ	kg/m ³		431	39,7	325	602
6	d_k/d	-		0,65	0,0426	0,559	0,700
	Abhängige (Regressand)						
7	R_{ax}	N	1847	9150	5093	1533	32100
8	$f_{ax} = R_{ax} / (d \cdot \ell_{ef})$	MPa		19	3,44	8,84	33,6

In Abb. 4 sind die Abhängigkeiten zwischen den Werten derjenigen Merkmale dargestellt, die als erklärende Variable in den folgenden Regressionsrechnungen den größten Beitrag liefern. Die entsprechenden Bestimmtheitsmaße r^2 sind rechts unten in den Diagrammen angegeben. Die Varianzinflationsfaktoren (VIF) in

Tabelle 2, die sich ergeben, wenn für jede dieser erklärenden Variablen eine Regression auf jeweils die anderen erklärenden Variablen durchgeführt wird, liegen deutlich unter 10. Sie belegen damit weitgehende lineare Unabhängigkeit (vgl. Chatterjee und Price 1995) zwischen den Werten der Merkmale Nenndurchmesser, Einschraubtiefe und Rohdichte.

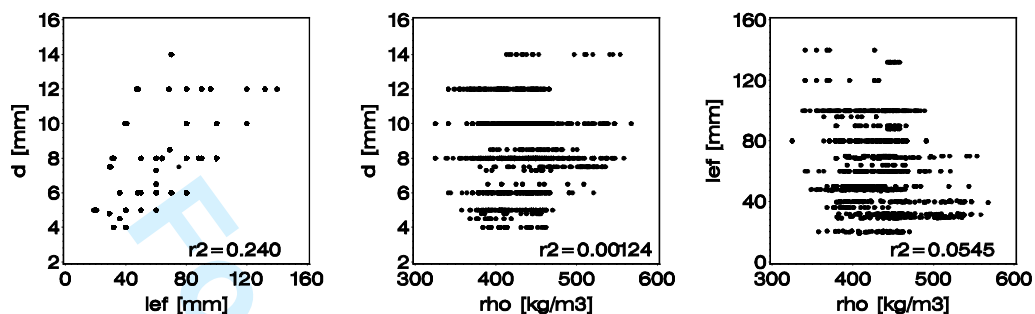


Abb. 4 Streudiagramme: Abhängigkeiten zwischen den Werten der Merkmale Nenndurchmesser, Rohdichte und Einschraubtiefe

Fig. 4 Scatter plots: dependencies between the values of the parameters nominal diameter, softwood density and penetration depth

Tabelle 2 Varianzinflationsfaktoren (VIF); sie zeigen, dass die entscheidenden erklärenden Variablen untereinander weitgehend linear unabhängig sind

Table 2 Variance inflation factors (VIF) showing that there is no collinearity among the crucial explanatory variables

Regression von	N	r^2	$VIF=1/(1-r^2)$
d auf l_{ef} und ρ	1847	0,264	1,36
l_{ef} auf d und ρ		0,303	1,43
ρ auf d und l_{ef}		0,084	1,09

2.2 Identifikation statistisch signifikanter Modelle

Ansatzfunktion ist hier eine ganzrationale Funktion mehrerer Veränderlicher 2. Grades. Unabhängige Terme sind darin nicht nur die Variablen in Tabelle 1 Zeile eins bis sechs, linear und quadratisch, sondern auch ihre Kreuzprodukte, jedoch ohne das Produkt $d \cdot d_k/d$. Insgesamt sind dies 26 Terme. Regressionen des logarithmierten Ausziehwidestands $\ln(R_{ax})$ bzw. des logarithmierten

Ausziehparameters $\ln(f_{ax})$ auf diese Terme, bei denen die Anzahl der Terme im Modell schrittweise von eins auf 25 erhöht wurde, lieferte das Ergebnis in Tabelle 3. Darin sind auszugsweise für ein bis drei Terme im Modell jeweils die drei Kombinationen mit dem höchsten Bestimmtheitsmaß (r^2) der Größe nach gestaffelt angegeben, für vier Terme jeweils die beste Kombination. Diejenigen Modelle, die für weitere Betrachtungen ausgewählt wurden, sind mit Pfeilen gekennzeichnet. Als erklärende Variable sind sich erwartungsgemäß der Nenndurchmesser d und der Gewinde-Innendurchmesser d_k nahezu ebenbürtig. Es gibt keine Anzeichen dafür, dass der Einschraubwinkel α im Wertebereich $[45^\circ; 90^\circ]$ einen bedeutenden Beitrag in einem Modell mit überschaubarer Anzahl Terme leistet. In der letzten Zeile der Tabelle 3 sind jeweils noch die höchsten Bestimmtheitsmaße für Modelle mit 25 Termen angegeben. Damit wird deutlich, dass die Beschränkung auf drei bzw. zwei Terme im Modell mechanisch schlüssig und für praktische Anwendungen befriedigend ist. Logarithmieren der Regressanden R_{ax} bzw. f_{ax} bereinigt - was später noch gezeigt wird - die vorliegende nicht konstante Varianz der Fehler (Chatterjee und Price 1995).

Tabelle 3 Modellauswahl, Anzahl der Beobachtungen 1847

Table 3 Model selection, number of observations used 1847

Anzahl Terme im Modell	Regression von $\ln(R_{ax})$		Regression von $\ln(f_{ax})$	
	r^2	Auswahl Terme	r^2	Auswahl Terme
1	0,825	$l_{ef} \cdot \rho$	0,263	d
	0,821	$d_k \cdot l_{ef}$	0,249	d^2
	0,811	$d \cdot l_{ef}$	0,241	$d_k \cdot l_{ef}$
2	0,920	$d, l_{ef} \cdot \rho$	→ 0,458	d, ρ
	0,916	$l_{ef}, d \cdot \rho$	0,455	$\rho, d \cdot \rho$
	0,913	$d_k, l_{ef} \cdot \rho$	0,452	d, ρ^2
3	→ 0,942	$l_{ef}, d \cdot \rho, l_{ef}^2$	0,481	d, ρ, d^2
	0,937	$l_{ef}, d_k \cdot \rho, l_{ef}^2$	0,475	d, d^2, ρ^2
	0,935	$l_{ef}, d \cdot l_{ef}, d \cdot \rho$	0,475	d_k, ρ, d_k^2
4	0,945	$l_{ef}, d, \rho, l_{ef}^2$	0,490	$d, \rho, \alpha \cdot \rho, d^2$
25	0,954	alle Terme ^a	0,555	alle Terme ^b
^a ohne d_k bzw. ^b ohne $(d_k)^2$ aufgrund der engen linearen Beziehung zwischen d_k und d				

2.2.1 Regression von $\ln(R_{ax})$

Durch das Ausschließen von Beobachtungen mit normierten Fehlern e außerhalb $[-3;3]$ wurde nach einer Vorab-Regression von $\ln(R_{ax})$ auf ℓ_{ef} , $d \cdot \rho$ und $(\ell_{ef})^2$ die Anzahl Beobachtungen von 1847 auf 1838 reduziert. Mithilfe des Ausschlusskriteriums $|e| > 3$ (vgl. Hartung et al. 2005) sollen einige wenige Messwerte, die sich z. B. durch Unregelmäßigkeiten im Versuch ergaben, unberücksichtigt bleiben. Das bedingt eine etwas geringere Streuung der Fehler. Gleichung (5) spezifiziert den funktionalen Zusammenhang für die endgültige Regression. Das Bestimmtheitsmaß r^2 beträgt schließlich 0,945, die Standardabweichung der Fehler e 0,1365. In Abb. 5 sind beobachtete Werte in Abhängigkeit von Vorhersagewerten nach Gleichung (5) dargestellt: In Teilbild a für logarithmierte und in b für wahre Werte. Teilbild a zeigt, dass die Varianz der Fehler e unabhängig ist von der Größe der logarithmierten Vorhersagewerte. Ihre Streuung liegt normalverteilt, vgl. Abb. 6, zwischen den eingezeichneten 99%-Vertrauensgrenzen. Die Voraussetzungen für die Anwendung der Kleinst-Quadrat-Methode zur Schätzung der Koeffizienten in Gleichung (5) sind also erfüllt. Teilbild b verdeutlicht die nicht konstante Varianz bei den wahren Werten. Die Punkte sind trichterförmig um die Winkelhalbierende (=Regressionsgerade) angeordnet. Logarithmieren ist hier folglich eine geeignete varianzstabilisierende Maßnahme. Die individuelle Prüfkörperrohichte ist erklärende Variable in Gleichung (5). Die Gleichung eignet sich daher in besonderen Fällen, bei denen die Rohdichte der Hölzer aus Messungen bekannt ist, zur individuellen Abschätzung von R_{ax} .

$$\ln(R_{ax}) = 6,739 + 0,03257 \cdot \ell_{ef} + 2,148 \cdot 10^{-4} \cdot d \cdot \rho - 1,171 \cdot 10^{-4} \cdot \ell_{ef}^2 + e \quad (5)$$

$$n = 1838 \quad r^2 = 0,945 \quad e : N(0; 0,1365)$$

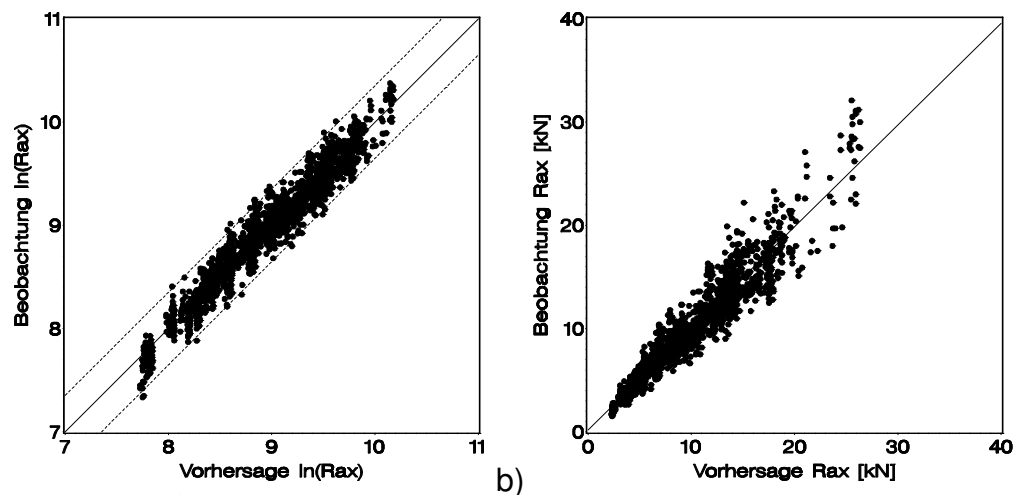


Abb. 5 Regressionsgleichung (5): Beobachteter Auszieh widerstand in Abhängigkeit vom Vorhersagewert; a) logarithmierte und b) wahre Werte

Fig. 5 Regression equation (5): experimental and predicted values for the axial withdrawal resistance; a) logarithmic and b) true values

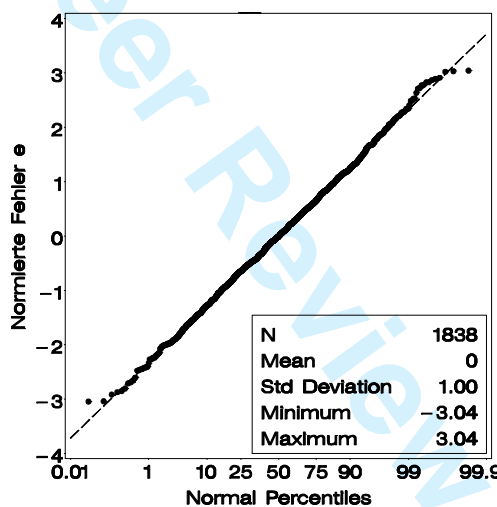


Abb. 6 Regressionsgleichung (5): standardnormalverteilte Fehler

Fig. 6 Regression equation (5): standard normal distributed errors

2.2.2 Regression von $\ln(f_{ax})$

Gleichung (6) spezifiziert den funktionalen Zusammenhang der endgültigen Regression von logarithmiertem Ausziehparameter $\ln(f_{ax})$ auf d und ρ .

Entsprechend der Herleitung von Gleichung (5) sind die reduzierte Anzahl der Beobachtungen 1839 und Abb. 7 zu verstehen. Die Voraussetzung normalverteilter Fehler ist erfüllt, vgl. Abb. 8, konstante Varianz der Fehler e gilt

nur mit Einschränkung: Für kleine Vorhersagewerte ist die Streuung etwas geringer als für hohe. Damit ist die Grundvoraussetzung der konstanten Fehlervarianz für die Kleinste-Quadrate-Methode verletzt. Das Bestimmtheitsmaß 0,466 ist möglicherweise leicht verzerrt. Auch in diesem Modell ist die individuelle Prüfkörperrohichte erklärende Variable.

$$\ln(f_{ax}) = 2,359 - 0,04172 \cdot d + 2,039 \cdot 10^{-3} \cdot \rho + e \quad (6)$$

$$n = 1839 \quad r^2 = 0,466 \quad e : N(0;0,1331)$$

2.3 Modelle in Abhängigkeit von der charakteristischen Rohdichte

In den beiden Regressionsgleichungen (5) und (6) ist die individuelle Prüfkörperrohichte, auf etwa 12% Holzfeuchte bezogen, erklärende Variable. Die Fehler e sind normalverteilt.

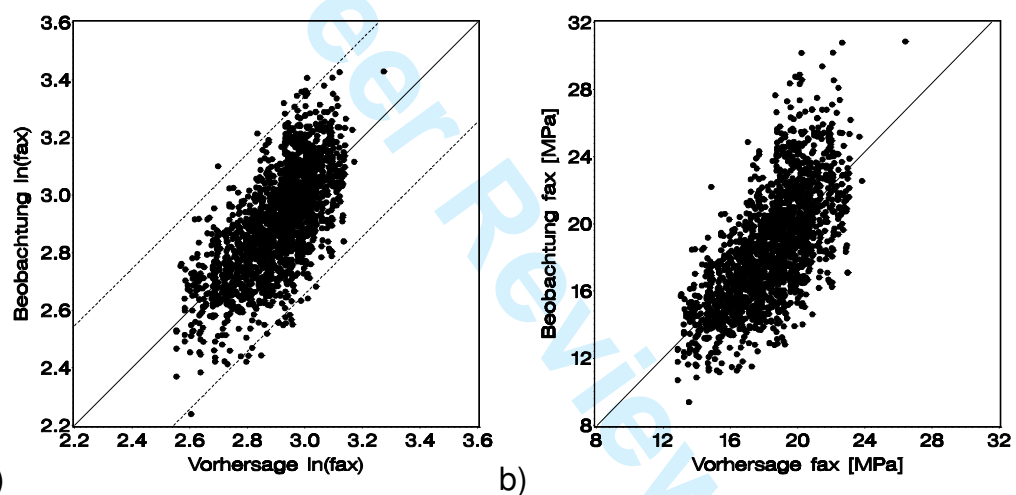


Abb. 7 Regressionsgleichung (6): beobachteter Ausziehparameter in Abhängigkeit vom Vorhersagewert; a) logarithmierte und b) wahre Werte

Fig. 7 Regression equation (6): experimental and predicted value for the axial withdrawal parameter; a) logarithmic and b) true values

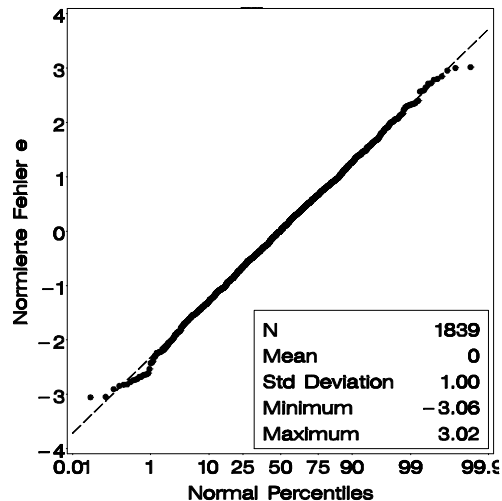


Abb. 8 Regressionsgleichung (6): standardnormalverteilte Fehler

Fig. 8 Regression equation (6): standard normal distributed errors

Für praktische Anwendungen wie Bemessungsaufgaben ist jedoch eine Abhängigkeit von der charakteristischen Rohdichte ρ_k erforderlich. Beide Gleichungen sind auf Grund der weitgehend konstanten Varianz ihrer Fehler e uneingeschränkt geeignet, Auszieh widerstand bzw. $-$ parameter empirisch zu repräsentieren. Mit simulierten Rohdichtewerten für ausgewählte Festigkeitsklassen und simulierten Fehlern soll daher die Abhängigkeit von der charakteristischen Rohdichte numerisch bestimmt werden. Zu diesem Zweck wurden mit beiden Modellen, (5) und (6), für die sechs Festigkeitsklassen C14, C18, C24, C30, C40 und C50 aus EN 338 jeweils 42 d - l_{ef} -Kombinationen untersucht. Die sechs mal sieben Kombinationen setzen sich aus den Elementen gemäß Definition (7) zusammen. Das entspricht insgesamt 252 Untersuchungen je Modell. Bei jeder Untersuchung wurden 1000 R_{ax} - bzw. f_{ax} -Werte mittels normalverteilter Rohdichtewerte bzw. Fehler simuliert. Die Zuordnungen (8) und (9) zeigen die verwendeten Normalverteilungen. Selbstverständlich wäre beim Modell (6) nur eine Untersuchung unterschiedlicher Nenndurchmesser ausreichend, weil die Einschraubtiefe l_{ef} im Modell (6) keine erklärende Variable ist. Die Verwendung der gleichen 42 Kombinationen führt lediglich zu einer Vervielfachung der simulierten Werte je Nenndurchmesser. Das Ergebnis wird dadurch jedoch nicht verfälscht.

$$d = \{4, 6, 8, 10, 12, 14[\text{mm}]\} \quad (7)$$

$$l_{ef} = \{20, 40, 60, 80, 100, 120, 140[\text{mm}]\}$$

$$\begin{aligned}
 \text{C14} & \quad \rho: N(350; 36, 4) \\
 \text{C18} & \quad \rho: N(380; 36, 4) \\
 \text{C24} & \quad \rho: N(420; 42, 4) \\
 \text{C30} & \quad \rho: N(460; 48, 5) \\
 \text{C40} & \quad \rho: N(500; 48, 5) \\
 \text{C50} & \quad \rho: N(550; 54, 5)
 \end{aligned} \tag{8}$$

$$\begin{aligned}
 R_{ax,k} & \quad e: N(0; 0,1365) \\
 f_{ax,k} & \quad e: N(0; 0,1331)
 \end{aligned} \tag{9}$$

Aus den 1000 simulierten Einzelwerten wurde jeweils der charakteristische Wert, $R_{ax,k}$ bzw. $f_{ax,k}$, ermittelt. In Abb. 9 sind beispielhaft die Verteilungen der simulierten Einzelwerte R_{ax} bzw. f_{ax} für die Festigkeitsklasse C24, für einen Nenndurchmesser von 8 mm und für eine Einschraubtiefe von 60 mm (nur erforderlich bei $R_{ax,k}$) dargestellt. Die Verteilungen in den Teilbildern a und b gleichen erwartungsgemäß einer Normalverteilung. Insgesamt lagen je Modell 252 simulierte charakteristische Werte des Ausziehwidestands $R_{ax,k}$ bzw. – parameters $f_{ax,k}$ für unterschiedliche d - ℓ_{ef} -Kombinationen und unterschiedliche Festigkeitsklassen vor. Eine erneute Regression, und zwar von den simulierten charakteristischen Werten auf die Variablen in den Gleichungen (5) und (6), allerdings nun mit ρ_k , löst die Modelle von den Fehlertermen und stellt die gewünschte Abhängigkeit von der charakteristischen Rohdichte her. Für den Ausziehwidestand folgt damit:

$$\ln(R_{ax,k}) = 6,54 + \ell_{ef} \cdot (0,03265 - 1,173 \cdot 10^{-4} \cdot \ell_{ef}) + 2,35 \cdot 10^{-4} \cdot d \cdot \rho_k \tag{10}$$

und für den Ausziehparameter entsprechend:

$$\ln(f_{ax,k}) = 2,182 - 0,04175 \cdot d + 2,21 \cdot 10^{-3} \cdot \rho_k \tag{11}$$

Die Beziehungen zwischen den simulierten charakteristischen Werten $R_{ax,k}$ bzw. $f_{ax,k}$ sowie den Vorhersagewerten nach den Gleichungen (10) bzw. (11) sind in Abb. 10 dargestellt. Die simulierten charakteristischen Werte lassen sich mit diesen beiden Gleichungen nahezu perfekt beschreiben. Die Bestimmtheitsmaße liegen bei 1,000 bzw. 0,997. So ist es schließlich möglich, den charakteristischen

Auszieh Widerstand bzw. -parameter für beliebige Festigkeitsklassen abzuschätzen.

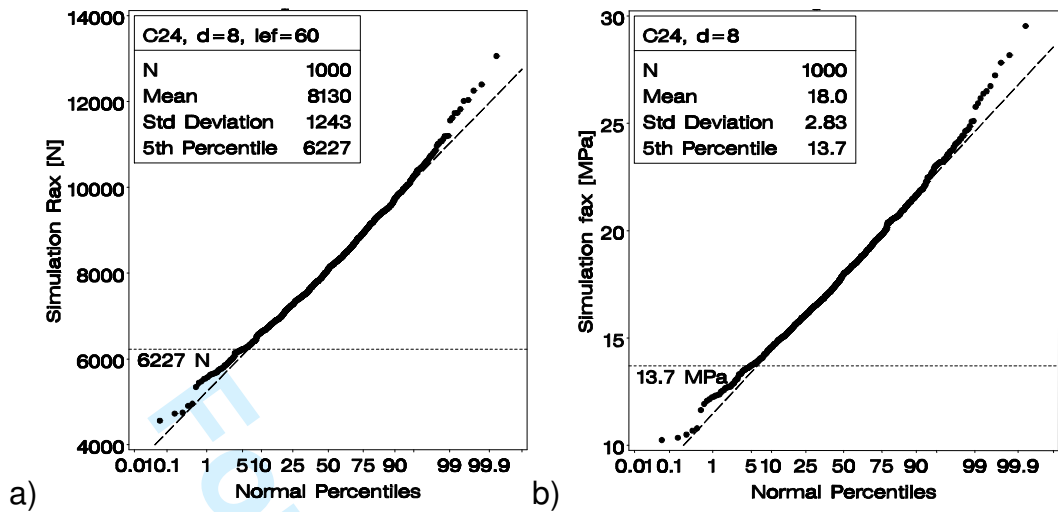


Abb. 9 Simulation für a) R_{ax} und b) f_{ax} ; aus den Verteilungen kann beispielhaft der charakteristische Wert $R_{ax,k}$ bzw. $f_{ax,k}$ für die Festigkeitsklasse C24 und die $d-l_{ef}$ -Kombination 8/60 bzw. 8 ermittelt werden.

Fig. 9 Simulation results for a) R_{ax} and b) f_{ax} ; the characteristic value $R_{ax,k}$ and $f_{ax,k}$, respectively, can be exemplarily determined from the distributions. Values refer to strength class C24 and $d-l_{ef}$ -combination 8/60 and 8, respectively.

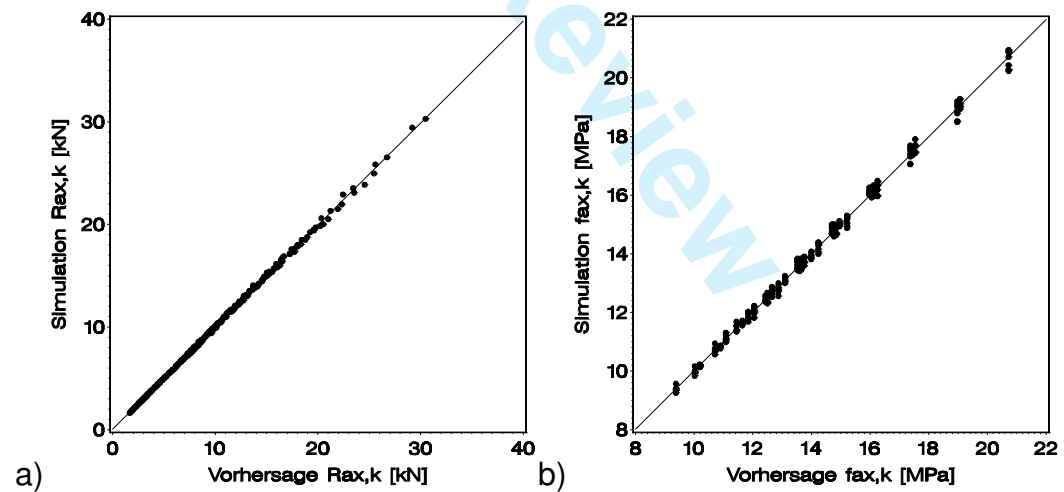


Abb. 10 Regressionsgleichung (10) bzw. (11): a) simulierter charakteristischer Auszieh Widerstand und b) simulierter Ausziehparameter jeweils in Abhängigkeit vom Vorhersagewert

Fig. 10 Regression equations (10) and (11): simulated and predicted value for a) the axial withdrawal resistance and b) the axial withdrawal parameter

2.4 Verwendung einer herkömmlichen nichtlinearen Ansatzfunktion

Es sei noch ein sehr einfacher Ansatz (12) verfolgt, der in der praktischen Anwendung wenige Rechenoperationen erfordert, um den Ausziehparameter f_{ax} zu ermitteln. Er orientiert sich an Gleichung (4), jedoch ohne die Einschraubtiefe l_{ef} . Diese muss natürlich bei einer Bemessungsaufgabe in einem weiteren Schritt – zusammen mit dem Nenndurchmesser d – mit dem Ausziehparameter f_{ax} multipliziert werden.

$$f_{ax} = A \cdot \rho \cdot d^B \quad (12)$$

Eine nichtlineare Regression von f_{ax} auf ρ und d mit 1830 Beobachtungen, also 17 Beobachtungen mit normierten Fehlern e außerhalb $[-3,3]$ nach einer Vorab-Regression ausgeschlossen, liefert den folgenden Zusammenhang:

$$f_{ax} = 0,0857 \cdot \rho \cdot d^{-0,3423} + e, \quad (13)$$

$$n = 1830 \quad r^2 = 0,484 \quad e: N(0; 2,388).$$

Dieses Modell ähnelt sehr demjenigen in Abschnitt 2.2.2. Auch hier ist die Varianz der Fehler, vgl. Abb. 11 Teilbild a, nur näherungsweise konstant, das Bestimmtheitsmaß möglicherweise leicht verzerrt. Die Fehler e sind annähernd normalverteilt, siehe Abb. 11 Teilbild b.

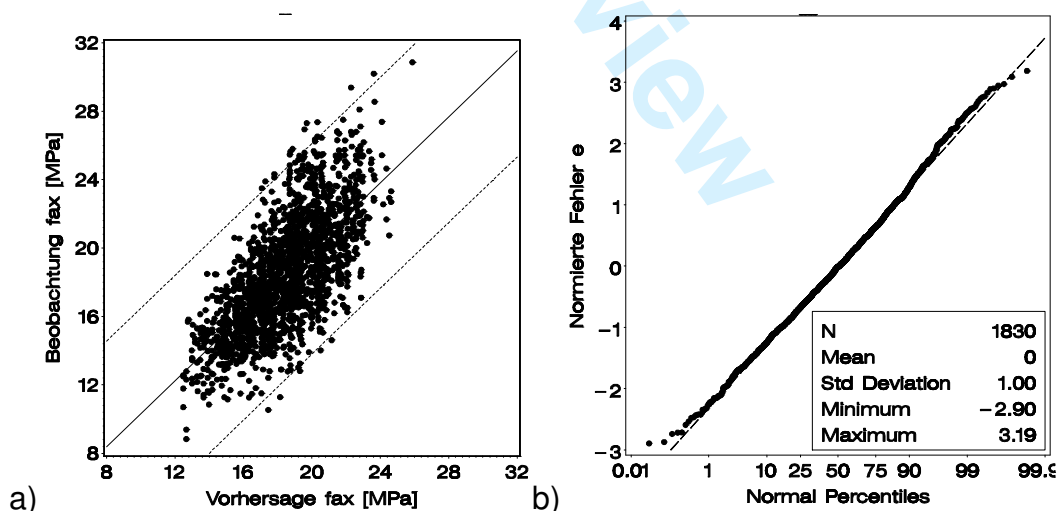


Abb. 11 Regressionsgleichung (13): beobachteter Ausziehparameter in Abhängigkeit vom a) Vorhersagewert und b) standardnormalverteilten Fehlern

Fig. 11 Regression equation (13): experimental and predicted value for the a) axial withdrawal parameter and b) standard normal distributed errors

Entsprechend dem Simulationsverfahren in Abschnitt 2.3 werden der Koeffizient und Exponent in Beziehung (13) so angepasst, dass die charakteristische Rohdichte ρ_k erklärende Variable ist. Dann gilt für den charakteristischen Ausziehparameter:

$$f_{ax,k} = 0,0872 \cdot \rho_k \cdot d^{-0,4119} \quad (14)$$

Die Güte der Regression von simulierten charakteristischen Ausziehparametern auf die charakteristische Rohdichte (der sechs untersuchten Festigkeitsklassen) und unterschiedliche Nenndurchmesser verdeutlicht Abb. 12.

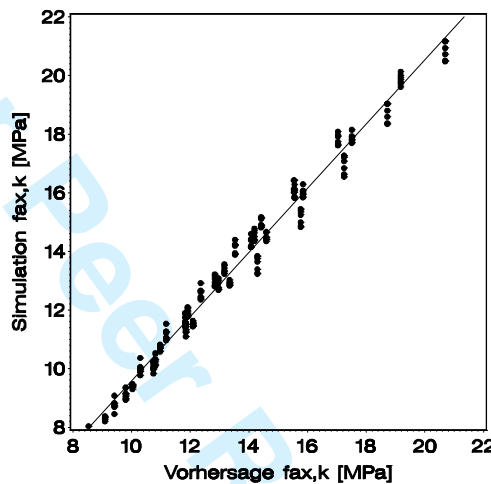


Abb. 12 Regressionsgleichung (14): simulierter charakteristischer Ausziehparameter in Abhängigkeit vom Vorhersagewert

Fig. 12 Regression equation (14): simulated and predicted value for the characteristic axial withdrawal parameter

3 Bewertung der Modelle

Für eine gemeinsame Bewertung der Modelle (10), (11) und (14) seien ihre Vorhersagewerte $R_{ax,k}$ für 18 unterschiedliche d - ℓ_{ef} -Kombinationen untereinander verglichen. Es gelten dafür die Vereinbarungen: Werte des Modells (10) dienen als Basis, auf die die $R_{ax,k}$ -Werte der Modelle (11) und (14) bezogen werden. Für Vergleiche dienen dann die Quotienten (15) und (16). Die 18 ausgewerteten Kombinationen sind in Tabelle 4 zusammengestellt. Einer geringeren Einschraubtiefe ℓ_{ef} bei kleinen Nenndurchmessern und umgekehrt wird dabei Rechnung getragen. Baupraktische Anwendungen seien damit abgedeckt.

Betrachtet werden die Festigkeitsklassen C24 und C40 mit charakteristischen Rohdichten von 350 bzw. 420 kg/m³.

In Abb. 13 sind die Quotienten gegenübergestellt. Es wird deutlich: Die Modelle (11) und (14) führen auf ähnliche Werte, die aber im Mittel nur 92% der Werte des Modells (10) erreichen. Gute Übereinstimmung zwischen allen Modellen besteht für Nenndurchmesser von 9 mm, also die Kombinationen 4-6 und 13-15. Hinsichtlich einer vergleichsweise hohen Ausziehtragfähigkeit ist Modell (10) zu bevorzugen.

$$\eta_{11/10} = \frac{R_{ax,k} \text{ Gl.(11)}}{R_{ax,k} \text{ Gl.(10)}} \quad (15)$$

$$\eta_{14/10} = \frac{R_{ax,k} \text{ Gl.(14)}}{R_{ax,k} \text{ Gl.(10)}} \quad (16)$$

Tabelle 4 *d-l_{ef}*-Kombinationen und Rohdichte für Modellvergleiche

Table 4 *d-l_{ef}*-combinations and characteristic softwood density for comparisons between the models

Kombination	<i>d</i> in mm	<i>l_{ef}</i> in mm	ρ_k in kg/m ³	Festigkeitsklasse
1-3	4	20-40-60	350	C24
4-6	9	40-70-100		
7-9	14	60-100-140		
10-12	4	20-40 60	420	C40
13-15	9	40-70-100		
16-18	14	60-100-140		

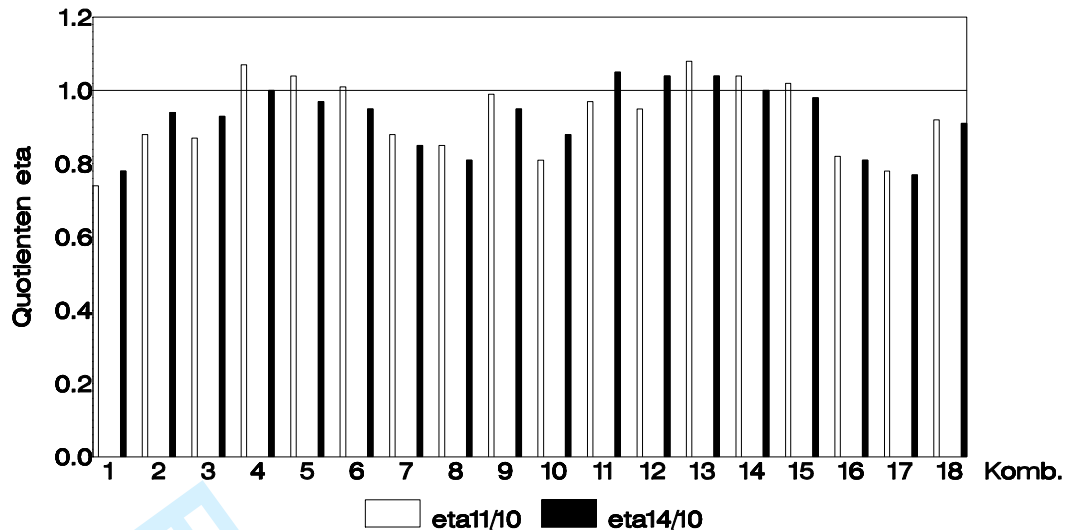


Abb. 13 Vergleich Modelle (11) und (14) mit Modell (10) mittels Vorhersagewerten

Fig. 13 Model comparison: (11) and (14) with (10) by means of predicted values

Für weitere Vergleiche mit den Berechnungsgleichungen (1), (2) und (3) (aus DIN 1052, Blaß et al. 2006, EN 1995-1-1) sei Modell (10) auf Grund der günstigen Vorhersagewerte weiterhin die Vergleichsbasis. Die entsprechenden Quotienten werden dann mit den Gleichungen (17) bis (19) berechnet, und zwar für die gleichen 18 Kombinationen in Tabelle 4. Der Einschraubwinkel α sei 90° . Die Vorhersagewerte nach Gleichung (1) werden mit TFK 3 berechnet. Die zulässigen Nenndurchmesser für Gleichung (3) werden um 2 mm unter- bzw. überschritten. Die Gegenüberstellung der Quotienten zeigt Abb. 14: Im Mittel erreichen die Werte nach Gleichung (1) nur zu 78% das Niveau der Werte nach Gleichung (10), bei Gleichung (2) sind es immerhin 93% und bei Gleichung (3) nur 76%. Teilweise betragen die Quotienten etwa 50%. Würde die Auswertung in Abb. 14 für den Einschraubwinkel $\alpha = 45^\circ$ durchgeführt werden, wären die prozentualen Verhältnisse um weitere 10% kleiner.

$$\eta_{1/10} = \frac{R_{ax,k} \text{ Gl.(1)}}{R_{ax,k} \text{ Gl.(10)}} \quad (17)$$

$$\eta_{2/10} = \frac{R_{ax,k} \text{ Gl.(2)}}{R_{ax,k} \text{ Gl.(10)}} \quad (18)$$

$$\eta_{3/10} = \frac{R_{ax,k} \text{ Gl.(3)}}{R_{ax,k} \text{ Gl.(10)}} \quad (19)$$

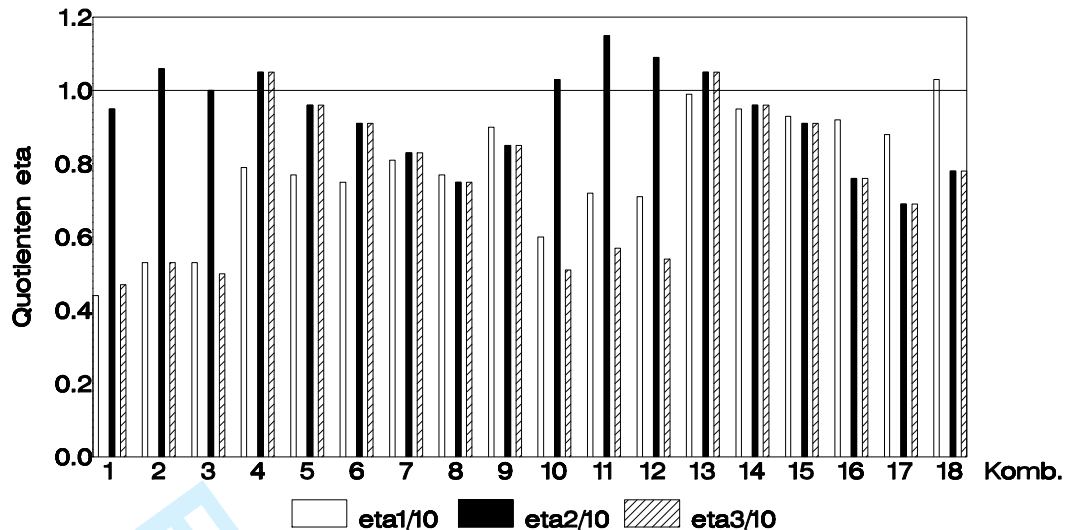


Abb. 14 Vergleich Modelle (1), (2) und (3) mit (10) mittels Vorhersagewerten

Fig. 14 Model comparison: (1), (2) and (3) with (10) by means of predicted values

Die fünf Vergleiche zeigen, dass die direkte Modellierung von $R_{ax,k}$ mit Gleichung (10) zu den höchsten Werten führt. Für die Berechnung ist weder der Einschraubwinkel noch der Ausziehparameter erforderlich. Das macht diese Gleichung ebenso praktisch wie ihre Alternativen. Im Vergleich zu EN 1995-1-1 ist der zulässige Wertebereich für den Nenndurchmesser größer. Die über Simulationen hergeleitete Abhängigkeit von der charakteristischen Rohdichte ist konsistent hinsichtlich der Festigkeitsklassen in EN 338. Das bestärkt die Zuverlässigkeit der Vorhersagewerte für eine weite Spanne der charakteristischen Rohdichte.

4 Zusammenfassung

Auf der Grundlage von Ergebnissen aus etwa 1850 Ausziehversuchen mit selbstbohrenden Holzschrauben aus Nadelholz wurden ein Berechnungsmodell für den charakteristischen Auszieh Widerstand und zwei weitere für den Ausziehparameter hergeleitet. Das Modell für den Auszieh Widerstand enthält als unabhängige Variable den Nenndurchmesser, die Einschraubtiefe und die charakteristische Rohdichte einer Festigkeitsklasse in EN 338. In den Modellen für den Ausziehparameter sind es nur der Nenndurchmesser und die charakteristische Rohdichte.

1
2
3 Das Berechnungsmodell für den Auszieh Widerstand, verglichen mit den beiden
4 Modellen für den Ausziehparameter, führt auf die höchste Ausziehtragfähigkeit.
5 Im Vergleich mit den Berechnungsgleichungen in DIN 1052 und Eurocode 5 sind
6 die Werte dieses Modells im Mittel um 30% höher. Weitere Kennzeichen: Es gilt
7 für Nenndurchmesser von 4 bis 14 mm, für Einschraubtiefen von 20 bis 140 mm,
8 und ist unabhängig vom Einschraubwinkel zwischen 45° und 90° anwendbar.
9 Da in den Ergebnissen der Ausziehversuche unterschiedliche Schraubentypen
10 etlicher Hersteller anteilig erfasst wurden, sind die neuen Modelle geeignet, um
11 die Ausziehtragfähigkeit handelsüblicher selbstbohrender Holzschrauben zu
12 berechnen. Dass das neue Modell für den Auszieh Widerstand eine deutliche
13 Tragfähigkeitssteigerung bedeutet, möge selbstbohrende Holzschrauben für
14 Verbindungen mit schräg angeordneten Schrauben in Zukunft noch attraktiver
15 machen.
16
17
18
19
20
21
22
23
24
25
26
27
28
29
30
31
32
33
34
35
36
37
38
39
40
41
42
43
44
45
46
47
48
49
50
51
52
53
54
55
56
57
58
59
60

Literatur

- Bejtka I, Blaß HJ (2002) Joints with inclined screws. CIB-W18/35-7-4, Kyoto, Japan
- Bejtka I, Blaß HJ (2005) Self-tapping screws as reinforcements in connections with dowel-type fasteners. CIB-W18/38-7-4, Karlsruhe, Germany
- Bejtka I, Blaß HJ (2006) Self-tapping screws as reinforcements in beam supports. CIB-W18/39-7-2, Florence, Italy
- Chatterjee S, Price B (1995) Praxis der Regressionsanalyse, 2. Aufl. Oldenbourg Verlag: München, Wien
- Blaß HJ, Bejtka I, Uibel T (2006) Tragfähigkeit von Verbindungen mit selbstbohrenden Holzschrauben mit Vollgewinde, Bd. 4. Karlsruher Berichte zum Ingenieurholzbau. Universitätsverlag Karlsruhe, Karlsruhe
- Blaß HJ, Schmid M (2001) Self-tapping screws as reinforcement perpendicular to the grain in timber connections. RILEM Symposium Joints in Timber Structures, Stuttgart, Germany:163-172
- Hartung J, Elpelt B, Klösener KH (2005) Statistik, 14. Aufl. Oldenbourg Verlag: München, Wien
- Jönsson J (2005) Load carrying capacity of curved glulam beams reinforced with self-tapping screws. Holz Roh- Werkst 63:342-346
- Kevarinmäki A (2002) Joints with inclined screws. CIB-W18/35-7-3, Kyoto, Japan
- DIN 96:1986-12 Halbrund-Holzschrauben mit Schlitz
- DIN 97:1986-12 Senk-Holzschrauben mit Schlitz
- DIN 571:1986-12 Sechskant-Holzschrauben
- DIN 1052:2008-12 Entwurf, Berechnung und Bemessung von Holzbauwerken – Allgemeine Bemessungsregeln und Bemessungsregeln für den Hochbau
- DIN 7998:1975-02 Gewinde und Schraubenenden für Holzschrauben
- EN 338:2003 Bauholz für tragende Zwecke – Festigkeitsklassen
- EN 1382:1999 Holzbauwerke – Prüfverfahren – Ausziehtragfähigkeit von Holzverbindungsmiteln
- EN 1995-1-1:2004+A1:2008 Eurocode 5: Bemessung und Konstruktion von Holzbauteilen – Teil 1-1: Allgemeines – Allgemeine Regeln und Regeln für den Hochbau
- EN 14592: 2008 Holzbauwerke – Stiff förmige Verbindungsmittel – Anforderungen