Planfeststellungsverfahren zur Stilllegung des Endlagers für radioaktive Abfälle Morsleben

Verfahrensunterlage

Titel:Seismologisches Gutachten für den Standort des Endlagers für radioaktive
Abfälle MorslebenAutor:Leydecker, G. & Kopera, J.Erscheinungsjahr:1999Unterlagen-Nr.:I 074Revision:00Unterlagenteil:I Interlagenteil:



Inha	altsverzeichnis	Seite
Verk	ürzte Zusammenfassung	5
Zusa	mmenfassung	6
1	Einleitung	9
1.1	Aufgabe	9
1.2	Forderungen aus KTA 2201	9
1.3	Vorgehensweise	10
1.4	Begriffserläuterungen	12
2	Geologische und tektonische Gliederung des Standortraumes	16
2.1	Geologische Großstrukturen	16
2.2	Großräumige Bruchstrukturen	17
2.3	Regionale Bruchstrukturen	17
2.4	Tektonik des Nahbereichs	19
2.5	Neotektonik	21
2.6	Schlußfolgerung	22
_		
3	Beschreibung der Seismizität	24
3.1	Seismologische Datenbasis	24
3.2	Erdbebengeographische Regionalisierung	25
3.2.1	Die Seismotektonische Region des Standortes Morsleben	26
3.3	Die Seismizität der den Standort umgebenden Regionen	27
3.3.1	Seismizität der Region Altmark	27
3.3.2	2 Seismizität der Region Zentral-Sachsen	29
3.3.3	B Seismizität der Region Vogtland	29
3.3.4	4 Seismizität der Region Zentral-Thüringen	30
3.3.5	5 Seismizität der Region Harz	30
3.3.6	Seismizität der Region Bergbaugebiet Süd-Harz	30
3.3.7	V Seismizität der Region Hessische Senke	31

3.3.8	Seismizität der Region Südliches Niedersachsen	31
3.3.9	Seismizität der Region Nördliches Niedersachsen und Holstein	31
3.4	Seismizität im Umkreis um den Standort Morsleben	33
3.4.1	Seismizität im Umkreis von 100 km	33
3.4.2	Seismizität im Umkreis von 200 km ab Intensität V	33
4 De	eterministische Abschätzung des Bemessungserdbebens nach KTA	34
4.1	Frühere seismologische Untersuchungen mit Bezug zum Standort Morsleben	34
4.1.1	Seismologisches Gutachten von SPONHEUER aus dem Jahre 1971	34
4.1.2	Seismologische Gefährdung des Standortes Morsleben aus Risikokarten	34
4.1.3	Ergebnisse der seismischen Station ALT in Morsleben	35
4.2	Seismologisches Gutachten von SCHNEIDER aus dem Jahre 1994	36
4.3	Neufestlegung des Bemessungserdbebens nach KTA 2201	38
4.3.1	Beben in der tektonischen Einheit des Standortes	38
4.3.2	Weitere Beben in benachbarten tektonischen Einheiten	38
4.3.3	Festlegung des Bemessungserdbebens	39
4.4	Auftreten eines Gebirgsschlags oder Einsturzbebens in Standortnähe	39
5	Probabilistische Risikountersuchung	4 1
5.1	Seismische Quellgebiete und Hintergrundseismizität	44
5.2	Bewertung der Seismizitätsmodelle	45
5.3	Zusammenfassung der probabilistischen Berechnung	48
6	Ingenieurseismologische Parameter und lokale Untergrundverhältnisse	50
6.1	Empirische Beziehung zwischen Intensität und Maximalbeschleunigung	51
6.2	Lokale Untergrundverhältnisse	52
6.3	Untergrundklassen am Schacht Bartensleben und unter Tage	53
6.4	Dauer der Starkbewegungsphase	55
7	Bemessungs-Antwortspektren	56
7.1	Standard-Antwortspektren und intensitäts- und untergrundabhängige	
	Antwortspektren	56

7.2	Festlegung von Bemessungs-Antwortspektren für den Standort			
	des Endlagers Morsleben	58		
7.3	Vergleich mit dem Bemessungs-Antwortspektrum von SCHNEIDER (1994)			
8	Abschließende Beurteilung	61		
8.1	Ergebnisse des Gutachtens von SCHNEIDER aus dem Jahre 1994			
8.2	Ergebnisse des hier vorgelegten Gutachtens	62		
Dani	ksagung	64		
Unte	erschriftenseite	65		
9	Literatur	66		
10	Verzeichnis der Symbole und Abkürzungen	74		
11	Verzeichnis der Abbildungen	76		
Abb	ildungen	80		
10		07		
12	verzeichnis der Tabellen	97		
Tab	ellen	00 - 128		
140		.00 120		

Verkürzte Zusammenfassung

- Autoren: Leydecker, Günter, Kopera, Jürgen R.
- Titel:Seismologisches Gutachten f
 ür den Standort des Endlagers f
 ür radioaktiveAbf
 älle Morsleben
- Stichwörter: Bemessungserdbeben, Haldenslebener Abbruch, ingenieurseismologische Kenngrößen, Maximalbeschleunigung, standortspezifische Antwortspektren, Starkbewegungsdauer.

Aufgabe des hier vorgelegten seismologischen Gutachtens für den Standort des Endlagers für radioaktive Abfälle bei Morsleben (ERAM) ist die Ermittlung der Standortintensität des Bemessungserdbebens und der ingenieurseismologischen Kenngrößen.

Nach den Kriterien von KTA 2201.1 (1990) ergibt sich bei deterministischer Ermittlung des Bemessungserdbebens eine Intensität von VI ½ MSK. Die nächstgelegene tektonische Störung für ein solches Ereignis ist der östlich vom Standort gelegene Haldenslebener Abbruch, der nach SW unter den Standort einfällt und bis tief in die mittlere Erdkruste reicht. Mittels probabilistischer Berechnungen wird für die Intensität VI ½ MSK eine Überschreitenswahrscheinlichkeit von 10⁻⁵/Jahr ermittelt.

Das Bemessungs-Antwortspektrum wird über intensitäts- und untergrundabhängige Freifeld-Antwortspektren (HOSSER-Spektren) festgelegt. Wegen der örtlich rasch wechselnden Untergrundverhältnisse am Standort wurde für die Umgebung des Schachtes Bartensleben ein Antwortspektrum gebildet, das die beiden vorherrschenden Untergrundklassen A (Lockersedimente) und M (mittelsteife, halbverfestigte Sedimente) abdeckt.

Als resultierende horizontale Beschleunigungen ergeben sich aus den Antwortspektren 113 cm/s² über Tage und 70 cm /s² unter Tage Die Starkbewegungsdauern sind 4 s an der Erdoberfläche und 1.5 sec im Bergwerk.

Zusammenfassung

Aufgabe des hier vorgelegten seismologischen Gutachtens für den Standort des Endlagers für radioaktive Abfälle bei Morsleben (ERAM) ist die Ermittlung der Standortintensität des Bemessungserdbebens und der ingenieurseismologischen Kenngrößen.

Das von SPONHEUER im Jahre 1971 erstellte seismologische Gutachten für den Raum Morsleben kommt zu einer maximalen Standortintensität von IV MSK¹. Im seismologischen Standortgutachten von SCHNEIDER aus dem Jahre 1994 wird zur Festlegung des Bemessungserdbebens ein Schadenbeben in 30 km Epizentralentfernung mit der Epizentralintensität VII-VIII MSK angenommen. Dieses führt am Standort zu einem Bemessungserdbeben der Intensität VI $\pm \frac{1}{2}$ MSK mit einer maximalen Horizontalbeschleunigung von 125 cm/s². Aus Annahmen über die mittlere Verschiebungsgeschwindigkeit in ostdeutschen Herdgebieten und der Herddislokation bei einem potentiellen Erdbeben leitet SCHNEIDER eine Überschreitenswahrscheinlichkeit von 10⁻⁴/Jahr für die seismischen Lastannahmen am Standort ab.

Das hier vorgelegte Gutachten ist auf die Erfordernisse der gültigen KTA 2201.1 (1990) ausgerichtet. Es stützt sich auf die Daten des Deutschen Erdbebenkataloges und auf Kenntnisse über die geologische und tektonische Entwicklung sowie die strukturelle Gliederung des Standortraumes. Gemäß der seismogeographischen Einteilung Deutschlands liegt der Standort in der Region Altmark. Ihr südlicher Teil kann als eigene seismotektonische Einheit Südliche Altmark mit allerdings geringer seismischer Aktivität betrachtet werden.

Auch unter Einbeziehung entfernter aber seismisch aktiverer Regionen kommt den wenigen Beben der Südlichen Altmark in Bezug auf den Standort die größte Bedeutung zu. Die stärksten Beben sind die von Magdeburg 997 und 1409 mit Epizentralintensitäten von VI MSK. Bei deterministischer Festlegung des Bemessungserdbebens muß dessen Intensität demnach mindestens mit VI MSK angenommen werden. Um dem eingeschränkten Beob-

¹ MSK: 12-teilige makroseismische Skala nach <u>Medvedev-SPONHEUER-K</u>árník

achtungszeitraum und der ungewissen Vollständigkeit historischer Erdbebendaten Rechnung zu tragen, wird über die bisher in der tektonischen Einheit maximal beobachtete Intensität um 0.5 Grad MSK hinausgegangen, was zu einem Bemessungserdbeben der Intensität VI ½ MSK führt. Die nächstgelegene tektonische Störung, die als potentielle seismogene Struktur für ein solches Ereignis in Frage kommt, ist der 17 km östlich vom Standort gelegene Haldenslebener Abbruch. Diese Störung fällt nach SW unter den Standort ein und erstreckt sich bis tief in die mittlere Erdkruste.

Für die probabilistische Abschätzung der Erdbebengefährdung werden mehrere Seismizitätsmodelle betrachtet. Sie bestehen aus unterschiedlich vielen Quellregionen und einer jeweiligen Hintergrundseismizität, die alle verbleibenden Beben außerhalb der Regionen aus dem Umkreis von ca. 200 km enthält. Wegen der geringen Erdbebentätigkeit des Norddeutschen Raumes ist es entscheidend, ob die Südliche Altmark als eigene seismische Quellregion verwendet wird, dann bestimmt diese das Gefährdungsniveau, oder ob die Erdbeben der Altmark zur Seismizität des Hintergrundes gezählt werden, die dann die Gefährdung dominiert. Die letztgenannte Variante ist wegen der sehr geringen Seismizität der Südlichen Altmark die angemessene. Für das Bemessungserdbeben der Intensität VI $\frac{1}{2}$ MSK ergibt die probabilistische Berechnung eine Überschreitenswahrscheinlichkeit von 10^{-5} /Jahr.

Das Bemessungs-Antwortspektrum wird über intensitäts- und untergrundabhängige Freifeld-Antwortspektren (HOSSER-Spektren) festgelegt. Wegen der örtlich rasch wechselnden Untergrundverhältnisse am Standort wurde für die Umgebung des Schachtes Bartensleben ein Antwortspektrum gebildet, das die beiden vorhertschenden Untergrundklassen A (Lockersedimente) und M (mittelsteife, halbverfestigte Sedimente) abdeckt. Die Maximalbeschleunigung ergibt sich aus der Starrkörperbeschleunigung des Bemessungs-Antwortspektrums.

Für das Bemessungs-Antwortspektrum am Standort Morsleben (Schacht Bartensleben) ergeben sich folgende Kenngrößen:

Intensität	VI ½ MSK		
Überschreitenswahrscheinlichkeit	< 10 ⁻⁵ /Jahr		
	über Tage	unter Tage	
resultierende horizontale Beschleunigung	113 cm/s ²	99 cm/s ²	
vertikale Beschleunigung	57 cm/s ²	50 cm/s ²	
Dauer der Starkbewegungsphase	4 sec	1.5 sec	
(Energiekriterium 5% - 75%)			

Das hier bestimmte Bemessungserdbeben der Intensität VI ½ MSK und die ingenieurseismologischen Kenngrößen sind in Anbetracht der äußerst geringen Seismizität des norddeutschen Raumes konservativ und decken die seismische Gefährdung für den Standort Morsleben mit einem hohen Maß an Sicherheit ab.

1 Einleitung

Im Auftrag des Bundesamtes für Strahlenschutz (BfS) in Salzgitter wurde eine Neubewertung der seismischen Gefährdung für den Standort des Endlagers Morsleben, östlich Helmstedt durchgeführt. Der Standort liegt in Sachsen-Anhalt unmittelbar an der Landesgrenze zu Niedersachsen und hat die Koordinaten 52° 13.5' N und 11° 6.1' E (Abb. 3.1).

1.1 Aufgabe

Aufgabe des vorliegenden Gutachtens ist es, die ingenieurseismologischen Kenndaten für den Standort zu ermitteln. Hierzu müssen aus der neuzeitlichen und der historischen Erdbebentätigkeit die maximal zu erwartende Bebenstärke (Intensität) des Bemessungserdbebens bestimmt, die maximale Bodenbeschleunigungen abgeschätzt sowie Beschleunigungs-Antwortspektren und Starkbewegungsdauer unter Berücksichtigung der lokalen geologischen Verhältnisse angegeben werden.

1.2 Forderungen aus KTA 2201

Die für Kernkraftwerke gültige sicherheitstechnische Regel des Kerntechnischen Ausschusses KTA 2201.1 (1990)² kann sinngemäß auch der Auslegung aller übrigen kerntechnischen Anlagen zugrundegelegt werden. Das folgende Gutachten ist auf die Erfordernisse dieser Regel ausgerichtet.

In KTA 2201.1 wird explizit verlangt, gemäß dem "Stand von Wissenschaft und Technik" vorzugehen und unter Verwendung angemessener Beziehungen die für die Auslegungsrechnung benötigten ingenieurseismologischen Kenndaten zu gewinnen.

Zur Festlegung des Bemessungserdbebebens wird in KTA 2201.1 u.a. folgendes ausgeführt:

1. "Als Bemessungserdbeben ist das Erdbeben mit der für den Standort größten Intensität anzunehmen, das unter Berücksichtigung einer größeren Umgebung des Standortes (bis etwa

² Im folgenden wird auf die Fassung 6/90 aus dem Jahr 1990 Bezug genommen, sofern nichts anderes erwähnt ist.

200 km vom Standort) nach wissenschaftlichen Erkenntnissen auftreten kann."

- 2. "Wenn sich Epizentren oder Bereiche höchster Intensität von Erdbeben in der gleichen tektonischen Einheit wie der des Standortes befinden, ist bei der Ermittlung der Beschleunigung am Standort anzunehmen, daß diese Erdbeben in der Nähe des Standortes eintreten "
- 3. "Wenn sich Epizentren oder Bereiche höchster Intensität von Erdbeben in einer anderen tektonischen Einheit als der des Standortes befinden, sind die Beschleunigungen am Standort unter der Annahme zu ermitteln, daß Epizentren oder Bereiche höchster Intensität dieser Erdbeben an dem dem Standort nächstgelegenen Punkt auf der Grenze der tektonischen Einheit liegen, in der sie auftreten."
- "Horizontale und vertikale Beschleunigungen sind als gleichzeitig wirkend anzunehmen. Die maximale Vertikalbeschleunigung ist mit 50% der maximalen Horizontalbeschleunigung anzusetzen."
- 5. "Die Maximalbeschleunigung des Bernessungserdbebens ist mit $a_{max} = 1.0 \text{ m/s}^2$ anzunehmen, wenn ein Wert für a_{max} zwischen 0.5 m/s² und 1.0 m/s² ermittelt wurde."
- 6. Unter Maximalbeschleunigung versteht die Regel KTA 2201 1:
- "die Starrkörper-Horizontalbeschleunigung des Freifeldantwortspektrums (Einhängewert)"
- "den Maximalwert der Resultierenden der Horizontalbeschleunigungskomponenten in der Starkbewegungsphase des Erdbebenzeitverlaufs (Amplitudenwert)."

1.3 Vorgehensweise

Nach der geologischen und tektonischen Gliederung des Standortraumes unter Berücksichtigung der letzten Bewegungsphasen dem Standort benachbarter Störungen in Kap. 2, erfolgt in Kap. 3 die <u>Beschreibung der Seismizität</u> innerhalb der den Standort umgebenden seismogeographischen Regionen bzw. eines Umkreises von ca. 200 km um den Standort. Die Seismizität der letzten 1200 Jahre wird in Form von Erdbebenlisten und der geographischen Verteilung der Epizentren dargestellt.

Methodisch hält sich dieses Gutachten an die in KTA 2201.1 definierten Grundsätze zur

Festlegung des Bemessungserdbebens (vgl. Pkte. 1 bis 3 im Abschnitt 1.2). Diese Vorgehensweise wird als deterministisch bezeichnet und in Kap. 4 angewandt.

Weitere, insbesondere <u>probabilistische Methoden</u> zur Bestimmung des Bemessungserdbebens werden in KTA 2201 nicht gefordert, jedoch auch nicht ausgeschlossen. Probabilistische Methoden zur Berechnung der seismischen Gefährdung eines Standortes sind international gebräuchlich und werden seit den 80er Jahren auch in Deutschland angewandt (AHORNER & ROSENHAUER 1983, u.a.). Die Berechnung der <u>Überschreitenswahr-</u> <u>scheinlichkeiten</u> von Intensitäten für den zu beurteilenden Standort erfolgt in Kap. 5 nach der von CORNELL (1968) formulierten Theorie mit dem numerischen Algorithmus von McGUIRE (1976).

Die Umsetzung der in Kap. 4 und 5 bestimmten Stärke (Intensität) des Bemessungserdbebens in ingenieurseismologische Kenndaten wie <u>Starkbewegungsdauer</u>, standortspezifische <u>Antwortspektren</u> und <u>Maximalbeschleunigungen</u> erfolgt in den Kap. 6 und 7 unter Berücksichtigung der lokalen geologischen Verhältnisse

KTA 2201.1 macht keine Aussagen bezüglich Art und Methode der anzuwendenden Antwortspektren. Die Bedeutung, die dem ingenieurseismologischen Parameter Maximalbeschleunigung beigemessen wird zeigt aber, daß der Regel das Konzept der <u>Standard-Antwortspektren</u> zugrunde liegt. Ein Standard-Antwortspektrum benötigt einen Einhängewert zu seiner Skalierung. Das absolute spektrale Amplitudenniveau wird erst durch die Skalierung über die Maximalbeschleunigung festgelegt und damit an die seismologischen Standortbedingungen angepaßt.

Im Unterschied zum Standard-Antwortspektrum werden bei den hier verwendeten Antwortspektren die am Standort zu erwartende makroseismische Intensität und die dort herrschenden Untergrundbedingungen (Untergrundklassen) dazu benutzt, die spektrale Form und gleichzeitig das spektrale Amplitudenniveau festzulegen. Diese intensitäts- und untergrundabhängigen Antwortspektren (HOSSER 1987) werden, wenn sie an den Standort angepaßt worden sind, im folgenden auch als <u>standortspezifische Antwortspektren</u> bezeichnet. Die in KTA 2201.1 als <u>Starrkörperbeschleunigung</u> definierte Maximalbeschleunigung kann direkt aus dem für den Standort bestimmten standortspezifischen Antwortspektren (dem Bemessungs-Antwortspektrum) abgelesen werden.

In der <u>abschließenden Beurteilung</u> in Kap. 8 werden die Ergebnisse dieses Gutachtens zusammengefaßt und dem Gutachten von SCHNEIDER aus dem Jahre 1994 gegenübergestellt.

1.4 Begriffserläuterungen

Fachbegriffe werden generell wie in KTA 2201 gebraucht. Davon abweichende Bedeutungen oder neue Begriffe werden explizit erläutert.

Die <u>lokale Magnitude ML</u> (nach C.F. RICHTER) ist ein logarithmisches Maß für die im Erdbebenherd freigesetzte seismische Wellenenergie. Die Zunahme um einen Magnitudenwert bedeutet dabei die Vergrößerung der seismischen Energie um das ca. 30-fache. Die Magnitude wird aus instrumentellen Aufzeichnungen bestimmt.

Die <u>makroseismische Intensität I</u> eines Erdbebens, kurz Intensität genannt, beschreibt das Ausmaß der Einwirkung seismischer Wellen und Dislokationen auf Menschen, Bauwerke und Landschaft. Eine Kurzform der 12-teiligen Makroseismischen Intensitätsskala MSK-1964 (nach <u>M</u>edvedev-<u>S</u>ponheuer-<u>K</u>árník, s. SPONHEUER 1965), im folgenden kurz MSK genannt, ist in Tabelle 1.1 auf S. 100 wiedergegeben. Tabelle 1.2 auf S. 101 - 102 gibt einen Auszug aus der MSK-Skala für die Intensitäten IV bis VIII wieder. Daraus ist ersichtlich, daß ab Intensität VII beträchtliche Schäden an Gebäuden auftreten.

Das Abklingen der vom Erdbebenherd (Epizentralintensität I_0) ausgehenden Erschütterungen mit der Entfernung läßt sich nach KÖVESLIGETHY (s. SPONHEUER 1960) durch folgende, vielfach bewährte <u>Intensitäts-Abnahmefunktion</u> beschreiben:

 $I = I_0 - 3 \cdot \log_{10}(R/H) - 1.3 \cdot \alpha \cdot (R - H)$

- I = Intensität in der Entfernung R vom Hypozentrum
- $I_0 =$ Epizentralintensität
- R = Entfernung in km vom makroseismisch bestimmten Hypozentrum
- H = Herdtiefe in km (mittlere Herdtiefe in Deutschland ca. 8 km)
- α = Absorptionskoeffizient (ca. 0.05 bis 0.001 [1/km])

Zur statistischen Beschreibung der Häufigkeiten des Auftretens von Beben unterschiedlicher Stärke innerhalb einer Region für einen bestimmten Zeitraum wird das von GUTEN-BERG und RICHTER (s. RICHTER 1958) eingeführte Verteilungsgesetz, häufig in seiner kumulativen Form, angewendet:

$$\log_{10} N_c = a - b \cdot I_0$$

- N_c = Zahl der Beben größer gleich der Epizentralintensität I₀ (kumulative Häufigkeit)
- a = Aktivitätsmaß
- b = proportional dem Verhältnis der Anzahl großer zu kleiner Beben

Berücksichtigt man noch den Zeitraum der Datenerhebung, so erhält man die mittlere kumulative Zahl der Beben pro Jahr oder, als reziproken Wert davon, die mittlere Wiederholungsperiode in Jahren für Beben ab einer bestimmten Intensität I_0 in dem untersuchten Gebiet. Die Intensitäts-Häufigkeitsbeziehung wird im deterministischen Ansatz nicht weiter verwendet, wohl aber bei der probabilistischen Berechnung.

In Deutschland können verschiedene Arten von Erdbeben auftreten, die im folgenden näher erläutert werden:

- a) tektonische Beben: durch Spannungen und Verschiebungen in der Erdkruste ausgelöster Bruchvorgang im Gestein;
- b) Einsturzbeben: Einsturz natürlich entstandener Hohlräume;

- c) Gebirgsschläge: plötzliches Zubruchgehen von Grubenbauen infolge des Unterschreitens ihrer Standfestigkeit;
- d) seismische Ereignisse in Bergbaugebieten: Reaktion des Gebirges auf den gestörten Spannungszustand durch das bergmännische Auffahren von unterirdischen Hohlräumen, ohne sichtbare Auswirkungen auf das Bergwerk; man spricht deshalb auch von Entspannungsschlägen;
- e) seismische Ereignisse in Gas/Ölfördergebieten: durch massive Förderung entsteht ein Spannungsungleichgewicht im Förderhorizont; Ausgleich erfolgt durch disruptive Verschiebungen.

Die unter c), d) und e) genannten Bebentypen werden wegen ihrer anthropogenen Ursachen als <u>induzierte Beben</u> bezeichnet.

Zu a): Natürliche oder <u>tektonische Erdbeben</u> ereignen sich in Deutschland überwiegend in der oberen Erdkruste, d h. in Tiefen zwischen ca. 5 und 20 km. Tektonische Beben könnten sich prinzipiell an jedem Ort ereignen. Die Verteilung der Epizentren zeigt aber global und auch in Deutschland, daß Erdbeben gehäuft in bestimmten Regionen auftreten, andere Gebiete aber praktische frei von verspürten Erdbeben bleiben.

Zu b): <u>Einsturzbeben</u> in Nicht-Bergbaugebieten sind mit ihrer Schadenswirkung sehr lokal begrenzt und auch die Erschütterungswirkung bleibt auf die direkte Umgebung beschränkt. Die Gebäudeschäden sind auf das Absenken der Erdoberfläche und nicht auf die Einwirkung seismischer Wellen zurückzuführen.

Zu c): <u>Gebirgsschläge</u>: In Bergbaugebieten können sehr große Gebirgsschläge auftreten, sofern die zum Einsturz benötigten weit ausgedehnten Hohlräume (in km² Größe) vorhanden und zusätzlich die die Deckgebirgslast tragenden Pfeiler bis über die Grenze ihrer Belastbarkeit beansprucht sind. So ereignete sich am 13. März 1989 im Kalibergbaugbiet des Werratals der weltweit größte Gebirgsschlag mit ML = 5.6 und der Intensität VIII-IX (LEYDECKER et al. 1998); 6.8 km² des Grubengebäudes gingen zu Bruch. Trotz der dabei freigesetzten enormen Energien, die sich besonders auf den direkt über dem Bergwerk liegenden Ort Völkershausen verheerend auswirkten, wurden bereits in ca. 6 km Entfernung keine Gebäudeschäden mehr beobachtet. Wegen der geringen Tiefe (bis ca. 1 km) des Bruchvorgangs können Gebirgsschläge in einer engen Umgebung des Epizentrums große Bauwerkschäden verursachen; ihre Wirkung nach außen klingt jedoch sehr rasch ab.

Zu d): <u>Seismische Ereignisse in Bergbaugebieten</u> sind an diese Gebiete gebunden. Entsprechend der maximalen Teufe deutscher Bergwerke um 1000 m sind die Herdtiefen ebenfalls sehr gering. Die makroseismische Wirkung bleibt auf die nächste Umgebung beschränkt.

Zu e): <u>Seismische Ereignisse in Gas/Ölfördergebieten</u> sind an die Fördergebiete gebunden. Die Förderhorizonte in Norddeutschland liegen meist in Tiefen um 3 km, maximal bis 5 km. Wegen der geringen Herdtiefe der induzierten Beben bleibt ihre makroseismische Wirkung auf die nächste Umgebung beschränkt. Schadenswirkungen sind nicht bekannt.



2 Geologische und tektonische Gliederung des Standortraumes³

2.1 Geologische Großstrukturen

Der Standort des Endlagers für radioaktive Abfälle Morsleben (ERAM) befindet sich am Rande des Norddeutschen Beckens. Dieses war seit dem Perm überwiegend Senkungsgebiet, so daß sich seither über dem gefalteten Grundgebirge (Schichten des Karbons und älter) eine Gesteinsschicht von mehreren 1000 m Mächtigkeit ablagerte. Für die strukturelle Ausgestaltung waren die in großen Teilen des Beckens über 1000 m mächtigen Salzlager des Perm prägend. Die ursprüngliche Schichtmächtigkeit des Zechsteins im Bereich des ERAM dürfte ca. 500 m bis 700 m betragen haben. Infolge instabiler Dichteschichtung und tektonischer Anstöße haben sich seit der Trias Salzkissen und Salzstrukturen gebildet (JARITZ 1992).

Die nach der unterschiedlichen Entwicklungsgeschichte hinsichtlich Hebung, Senkung und tektonischer Beanspruchung vorgenommene Großgliederung des Norddeutschen Beckens führt aus tektonischer Sicht zu einer Zweiteilung in Pompeckj-Scholle und Niedersächsische-Scholle (vgl. Abb. 2.1) (u.a. JARITZ 1973; BOIGK 1981; BALDSCHUHN & KOK-KEL 1994; BALDSCHUHN et al. 1996 b). Die Niedersächsische Scholle, in deren östlichem Randbereich der Standort des ERAM liegt, ist eine weitgehend durch Lineamente begrenzte Inversionsstruktur, die durch grabenartige Senkungen im höheren Jura und in der Unterkreide sowie durch mit Aufschiebungen verbundene Hebungen in der mittleren Oberkreide gekennzeichnet ist.

Die Südgrenze der Niedersächsischen Scholle ist das Osning-Lineament (vgl. Abb. 2.1). Die etwa parallel zum südlichen Rand des Teutoburger Waldes verlaufende Osning-Überschiebung trennt die Niedersächsische-Scholle von der Münsterland-Scholle im Süden. Die Niedersächsische-Scholle ist hier gegen die Münsterland-Scholle aufgeschoben.

³ Abschnitt 2.3 bis 2.6 von BESI, G. & STORK, G.H.

2.2 Großräumige Bruchstrukturen

Von überregionaler Bedeutung sind große Störungszonen (Lineamente) im prä-mesozoischen Sockel. Ihre Orientierung ist abhängig von der zur Zeit ihrer Entstehung vorherrschenden Hauptspannungsrichtung. Bei den Bruchstrukturen im Norddeutschen Becken sind drei Richtungen vorherrschend, WNW-ESE (herzynisch), NNE-SSW (rheinisch) und NNW-SSE (eggisch). Dagegen tritt die NE-SW Richtung (erzgebirgisch), die dem Streichen des varistischen Faltenbaus im Untergrund entspricht, kaum in Erscheinung.

Die triassischen Riftsysteme auf der Pompeckj-Scholle stehen nicht in Zusammenhang mit dem tertiären Riftsystem des Oberrhein-Grabens oder der Niederrheinischen Bucht, obgleich dieses ebenfalls, zumindest in Teilen, eine NNE-SSW Richtung aufweist. Ein genetischer Zusammenhang zwischen der rezenten großräumigen Hauptspannungsrichtung NW-SE (AHORNER 1975, 1982; MÜLLER et al. 1992) und den NNE-SSW verlaufenden Störungen kann daher für die alten Störungen nicht gesehen werden. Erkennbare Störungen im Oberbau sind häufig an den Verlauf der Salzstöcke gebunden. Meist handelt es sich um unbedeutende Abschiebungen, Gräben oder Halbgräben. Beachtung verdienen jedoch die alten NNE-SSW streichenden Störungen im Sockel unter dem Gesichtspunkt einer möglichen Reaktivierung im heutigen Spannungsfeld.

Rezente tektonische Aktivitäten der großräumigen Bruchstrukturen sind wie z.B. im Oberrheingraben deutlich an Hand der Epizentrenverteilung zu erkennen. In Norddeutschland im Bereich der unterschiedlich streichenden Rifts und Lineamente (Allertallinie, Leer - Bremen-, Rheder Moor - Oythe-, Goldenstedt - Blenhorst- und Ems-Lineament, Braunschweig-Gifhorn-Bruchzone oder Glückstadt-Graben) sind dagegen in den letzten 1200 Jahren keinerlei seismische Aktivitäten beobachtet worden (s. Abb. 3.1).

2.3 Regionale Strukturgeologie

Der Standort des ERAM liegt in der Subherzynen Senke, einem Teil der Niedersächsischen-Scholle des Norddeutschen Beckens.

Die Niedersächsische Scholle weist im Vergleich zur Pompeckj-Scholle in Malm und Un-

terkreide erhöhte Sedimentmächtigkeiten auf und zeichnet sich damit in dieser Zeit als Senkungsgebiet aus. Charakteristisch sind grabenartige Senkungen, die von Hebungen abgelöst werden, die mit Auf- und Überschiebungen in der mittleren Oberkreide verbunden sind (Inversionstektonik). Auf der Niedersächsischen-Scholle sind zwei Richtungen großer Störungszonen vorherrschend, WNW-ESE bis NW-SE (herzynisch) und NNE-SSW (theinisch). Die NE-SW Richtung (erzgebirgisch), die dem Streichen des Faltenbaus im Untergrund entspricht, tritt kaum in Erscheinung. Die herzynisch streichenden Störungszonen beherrschen weite Teile der Niedersächsischen-Scholle. Einige von ihnen, z.B. die Allertalzone, waren bereits im Buntsandstein aktiv. Die meisten dieser Störungszonen sind jedoch jünger. Nach einer durch Extension verursachten Absenkungen der Beckenschollen im Malm und der Unterkreide kam es in der mittleren Oberkreide an den Störungszonen zu Aufschiebungen. Fast alle Störungszonen kamen innerhalb der Oberkreide zur Ruhe und wurden später nicht mehr aktiv.

In der späten Oberkreide und im Tertiär setzten großräumige Hebungen der Niedersächsischen-Scholle ein, die zu einer Abtragung des Deckgebirges führten. Im Bereich des ERAM wurden dabei die Schichten flächenhaft bis in das Niveau des Jura und der Trias abgetragen.

Das Gebiet zwischen Harz-Scholle und Flechtingen-Rosslauer Scholle wird als Subherzyne Senke bezeichnet. Sie wird durch die NNE-SSW streichende Braunschweig-Gifhorn-Störungszone mit ihren Salzstrukturen im Westen begrenzt (Abb. 2.2). In der Subherzynen Senke fällt der subsalinare Untergrund von Geländehöhe entlang des Flechtinger Höhenzuges bis auf über 3000 m Teufe vor dem Harznordrand ab.

In der Subherzynen Senke selbst spielen NNE-SSW streichende Störungen keine Rolle. Bei den herzynisch streichenden Strukturelementen wechseln relativ breite Sättel und Mulden mit schmalen Salzstrukturen und Gräben. Die Allertalzone ist die beherrschende Störungszone in der Subherzynen Senke.

2.4 Tektonik des Nahbereiches

Die tektonische Gliederung im Bereich des ERAM ist in Abb. 2.2 dargestellt.

Die Allertalzone erstreckt sich von Wolfsburg im Nordwesten bis etwa Seehausen im Südosten über eine Länge von etwa 50 km. Im Gebiet des ERAM wird die Allertalzone, an der mehrfach in der Erdgeschichte Bewegungen stattgefunden haben, auch Allergraben genannt, da zwischen der Nordost-Randstörung und der Westrandstörung jüngere Schichten über der Salzstruktur erhalten geblieben sind. Südlich von Morsleben spalten sich zwei weitere Störungszonen ab. Die Ummendorfer Störung liegt in Verlängerung der Südwest-Randstörung, während die Hauptgrabenstörung und der Uhrslebener Graben sich bogenförmig von der Nordost-Randstörung nach Südosten abspalten. Zwischen der Weferlinger Triasplatte und dem Zentrum der Lappwald-Scholle besteht im Subsalinar ein Teufenunterschied von rund 600 m.

Nordöstlich an die Allertalzone grenzt die Weferlinger Triasplatte mit einer Breite von ca. 8 km bis zum Flechtinger Höhenzug (Teil der Flechtingen-Rosslauer-Scholle). Am Flechtinger Höhenzug treten die Schichten des präsalinaren Untergrundes (Rotliegendes und gefaltetes Karbon) zu Tage. Die Nordost-Begrenzung der Flechtingen-Rosslauer-Scholle zur Scholle von Calvörde mit wieder vollständigem postsalinarem Deckgebirge wird von dem <u>Haldenslebener Abbruch</u> gebildet. Dieser hat in der mittleren Oberkreide seine letzte große Aktivitätsphase erlebt. Wie durch die Auswertung des DEKORP-Profils BASIN '96 (DEKORP-BASIN Research Group, 1999) bekannt wurde, haben Nachbewegungen geringen Ausmaßes im Tertiär und im Zeitraum Jungtertiär/Altpleistozän stattgefunden.

Ähnlich hat sich die Harz-Nordrand-Störung, das für das gesamte System namengebende Lineament, verhalten. Auch sie war besonders in der mittleren Oberkreide aktiv, im Jungtertiär und im Altpleistozän fand jedoch eine erneute stärkere Heraushebung des Harzes statt.

Die Allertal-Salzstruktur (Abb. 2.3) wird im Gebiet des ERAM im Südwesten von der Südwest-Randstörung begrenzt, die die Triasgesteine der Lappwald-Scholle vom Salzkörper trennt. Sie taucht nach unten ins Zechsteinsalinar unter die Lappwaldmulde ab. Entlang der Südwest-Randstörung sind jüngere Gesteine, die gegenwärtig nicht mehr im normalen stratigraphischen Verband vorkommen, durch jüngere Subrosions- und Abgleitvorgänge erhalten geblieben. So werden hier Dogger, Malm und Oberkreide angetroffen. Diese Gesteine stammen von ursprünglich weiter verbreiteten Vorkommen, die vermutlich an der Wende Kreide/Tertiär und im Jungtertiär abgetragen wurden. Sie lagern als Versturz- und Abgleitmassen direkt der Salzstruktur im Westen auf, wobei es zu stratigraphischen Umstapelungen gekommen ist.

Die Nordost-Randstörung stellt als Gegenstück die Begrenzung zur Weferlinger Triasplatte dar, von der sich die heutige Tiefscholle (Lappwald-Scholle) in der Trias ablöste. Diese Trennfläche stellt die später modifizierte ursprüngliche Abschiebungsbahn dar, an der sich im Keuper die Allertalspalte öffnete und durch Abgleitvorgänge die Bildung einer Salzstruktur ermöglichte. Sowohl Südwest-Randstörung als auch Nordost-Randstörung werden von einer kompliziert gebauten Übergangszone begleitet.

Im zentralen Teil der Struktur ragt das Hutgestein z.T. bis dicht unter die Oberfläche, überwiegend bedeckt von tertiären und quartären Bildungen (Abb. 2.3).

Im östlichen Teil des Allergrabens wird die Salzstruktur von Keuper (Gipskeuper im Süden, Steinmergelkeuper im Norden) bedeckt. Diese Bedeckung stellt die Reste der ersten Sedimentation auf der initialen Salzstruktur im Keuper dar. An der Nordost-Randstörung knicken die auf der Weferlinger Triasplatte flach gelagerten triassischen Schichten mit ca. 45° Einfallen nach Südwesten zum Allergraben hin ab. Stellenweise sind Gesteine des Muschelkalk mit in die Störungszone einbezogen.

Im Untergrund der Salzstruktur sind Sockelstörungen von 50 m - 150 m Versatz vorhanden, an denen der präsalinare Sockel von rund 500 m unter NN im Nordosten auf 700 m unter NN im Südwesten stufenweise abfällt. Diese Störungen sind durch triaszeitliche Dehnungstektonik angelegt und vermutlich in der Oberkreide durch Einengungsvorgänge reaktiviert worden.

Strukturen im Liegenden des Zechsteinsalinars

Die Zechsteinbasis liegt im Bereich des Allergrabens konkordant, jedoch mit einer Schichtlücke, dem Oberrotliegend auf. Nach verschiedenen Bohrungen wird das unmittelbare Liegende von den feinklastischen Sandsteinschiefern der Eisleben-Schichten gebildet, die in mehr oder weniger konstanter Mächtigkeit den Zechstein unterlagern. Diese Subparallelität der Rotliegend-Reflektoren ermöglichte eine Betrachtung der Lagerungsverhältnisse anhand der reflexionsseismischen Profile.

Die strukturelle Analyse der Sockelstrukturen führte zu folgenden Beobachtungen:

- Die an der Zechsteinbasis festgestellten Versätze setzen sich als gleichsinnige und gleich große Versätze in den Rotliegend-Schichten fort.
- Aus der Geometrie der Störungen folgt, daß sowohl relative Ab- als auch relative Aufschiebungen auftreten.
- Das Störungsmuster ist weitgehend entkoppelt vom postsalinaren Oberbau. Der Puffer ist die mobile Salzschicht des Zechsteinsalinars.
- Die einzelnen Störungen lösen sich fiederförmig ab, soweit dies mit Hilfe von 2-D-Seismik feststellbar ist.

Als Ergebnis der Strukturbetrachtung des Präsalinars ist festzustellen:

Das sich in den seismischen Schnitten und im Strukturplan der Zechsteinbasis abzeichnende Störungsmuster weist auf einen kompressiven Beanspruchungsplan hin, der bei der oberkretazischen Inversionstektonik entstanden sein dürfte und zu linkslateralen Bewegungen führte.

2.5 Neotektonik

Die neotektonische Entwicklung Norddeutschlands erlebte im späten Tertiär und im frühen Quartär eine Beschleunigung. Nach Unterlagen des Nordseeatlas (KOCKEL 1995) fand eine Einsenkung des zentralen Nordseebereiches von über 1000 m ab dem späteren Tertiär (Mittelmiozän) statt. Dies hatte eine Heraushebung der Beckenränder (Süddeutschland, Ostsee, Dänemark, England) in gleicher Größenordnung zur Folge. Vermutlich erst nach dem mittelmiozänen Meeresvorstoß, dessen Relikte auch noch im Allertal zu finden sind, überwog die Hebung gegenüber der Abtragung, so daß die heutige oligozäne Basisfläche, die als Maß für die seitdem stattgefundene Verstellung genommen werden darf, in verschiedenen Höhenlagen bis zu 140 m über NN anzutreffen ist. Es zeigt sich, daß sowohl die Schollenteilung des Untergrundes als auch die Salzbewegungen modifizierend auf die heutige Höhenlage der oligozänen Basisfläche eingewirkt haben.

Im Quartär wurde die heutige Morphologie herausgearbeitet, wobei es im Allertal durch verstärkte Ausräumung und weitergehende Subrosion zu Quartärmächtigkeiten bis 95 m gekommen ist.

Aus Feinnivellements für die bergmännische Überwachung des Grubengebäudes und seiner weiteren Umgebung ermittelte rezente Bewegungen belegen ein uneinheitliches Bild von Senkungen und Hebungen und liefern keine belastbaren Aussagen zu rezenten geologisch bedingten Senkungserscheinungen im Bereich der Allertalzone.

2.6 Schlußfolgerung

Die Ergebnisse der reflexionsseismischen Messungen im Gebiet Morsleben, die DEKORP-Messungen BASIN '96 und die detaillierten Strukturuntersuchungen haben die Bewegungsgeschichte des Standortes und seines weiteren Umfeldes aufgedeckt Dabei ist deutlich geworden, daß die tiefreichenden Störungszonen ihre letzte große Aktivitätsphase in der mittleren Oberkreide erlebt hatten. Nachbewegungen geringeren Ausmaßes haben im Tertiär und im Jungtertiär/Altpleistozän stattgefunden.

Die dem Standort nächstliegende (ca. 17 km entfernt) und bedeutendste Störungszone ist der <u>Haldenslebener Abbruch</u>. Er reicht bis tief in den Sockel und taucht in Richtung Harz unter die Allertalzone und damit auch unter die Salzstruktur mit dem ERAM ab. Seine letzte große Aktivitätsphase erlebte der Haldenslebener Abbruch ebenfalls in der mittleren Oberkreide. An der Erdoberfläche sind präglaziale Sedimente mit einem Alter von ca. 0.5 oder 2 Mio Jahren um einige Zehner Meter verstellt. Hierbei handelt es sich um langandauernde differentielle Vertikalbewegungen an Schollenrändern. Aufgrund des großen Zeitraums und der geringen Verstellungen sind die mittleren Bewegungsraten sehr gering und ein weitgehend bruchloser Ausgleich ist wahrscheinlich.

Obwohl aus der Historie als seismologisch unauffällig überliefert, erscheint der sich tief in die Erdkruste fortsetzende Haldenslebener Abbruch als die einzige bedeutende Störung im näheren Umfeld des ERAM, die als Ort eines künftigen Erdbebens angesehen werden kann. Andererseits streicht an der Erdoberfläche der überwiegende Teil dieser Störung NW-SE und ist damit parallel zur derzeitigen großräumigen Hauptspannungsrichtung Mitteleuropas (MÜLLER et al. 1992), was bruchmechanisch gegen eine Reaktivierung spricht. Lediglich kleinere Elemente der Störung stehen in einem "günstigeren" Winkel, so daß allenfalls Beben kleinerer Herdfläche und damit moderater Magnitude möglich erscheinen.

Die von JUBITZ et al. (1991) angenommene und von SCHNEIDER (1994) in seinem seismologischen Gutachten verwendete NNE verlaufende Störungen von Querenhorst und Steinberghorst sind nach den neuesten reflexionsseismischen Untersuchungen lediglich kleinräumige Störungen im Deckgebirge und setzen sich nicht im Grundgebirge fort. Als Herd eines künftigen moderaten Erdbebens sind sie demnach ungeeignet.

3 Beschreibung der Seismizität

3.1 Seismologische Datenbasis

Grundlage zur Beschreibung der Seismizität der nahen und weiteren Umgebung des Standortes ist die neueste Version des Erdbebenkataloges von LEYDECKER (1998) für den Zeitraum 800 bis 1993. Die Vollständigkeit eines Erdbebenkatalogs ist zeitabhängig, d.h. je weiter man in die Vergangenheit zurückgeht, um so lückenhafter werden die Überlieferungen und um so höher wird die noch vollständig erfaßte untere Intensitätsschwelle. Durch die verstärkte Neuinstallation von Seismometerstationen in den vergangenen 25 Jahren ist die Erfaßbarkeit kleinerer Beben ständig verbessert worden. Für die letzten ca. 15 Jahre dürften Beben ab einer Magnitude von ML = 2.0 nahezu vollständig erfaßt sein, sowie alle makroseismisch verspürten Beben. Die Epizentrenkarte in Abb. 3.1 zeigt die geographische Verteilung aller dieser Beben. In Abb. 3.2 sind nur die Beben ab Intensität VI-VII, ab der erste Bauwerkschäden einsetzen, dargestellt.

Die Angaben über historische Beben im deutschen Erdbebenkatalog basieren auf Dokumenten verschiedenster Art. Die Interpretation und seismologische Umsetzung der beschriebenen Erdbebenwirkungen in numerische Erdbebenparameter wie z.B. Epizentrumskoordinaten und Intensität erfordert ein großes Maß an Erfahrung im Umgang mit historischen Quellen und der makroseismischen Bewertung der darin beschriebenen Ereignisse.

Trotz des Bemühens um Objektivität verbleibt häufig wegen der gegebenen Quellenlage ein Ermessensspielnaum, in dem nur eine individuell gewichtete Festlegung von Bebenparametern erfolgen kann. Das Auffinden bisher unbekannter Dokumente kann für einzelne seismische Ereignisse deren Neubewertung mit einer möglichen Revision der bisher angenommenen Werte bis hin zu einer Streichung des Ereignisses erforderlich machen.

Ein Erdbebenkatalog ist keine abgeschlossene, statische Datensammlung, sondern muß, entsprechend den jeweils verfügbaren Quellen, den neuesten wissenschaftlichen Erkenntnissen und deren sorgfältiger Wertung stetig überprüft, wenn nötig abgeändert und weiterentwickelt werden.

Die Änderungen im deutschen Erdbebenkatalog sind dokumentiert, die Gründe sind entweder direkt aufgeführt oder durch öffentlich zugängliche Publikationen belegt, so daß eine Überprüfung jederzeit möglich ist.

Der deutsche Erdbebenkatalog hat gegenüber seiner erstmaligen Publikation im Jahre 1986 (LEYDECKER 1986; Vorbericht LEYDECKER & HARJES 1978) folgende Änderungen erfahren:

- Beginn ab dem Jahr 800, gegenüber dem Jahr 1000 wie zuvor;
- Überarbeitung und Einarbeitung des Erdbebenkatalogs der DDR (GRÜNTHAL 1988);
- Abgleich mit Katalogen aus angrenzenden Ländern;
- Neu- und Nachbearbeitung historischer Quellen;
- Änderungen von Parametern bereits aufgenommener Beben;
- Aufnahme neuer Beben und Streichen irrtümlich angenommener Beben;
- Aktualisierung bis einschlie
 ßlich 1993 f
 ür Beben ab Magnitude 2.0 durch Einarbeitung der Berichte
 über die j
 ährliche Erdbebent
 ätigkeit in Deutschland ab dem Jahre 1974 (HENGER & LEYDECKER 1987 ff.);
- Aktualisierung der Schadenbeben bis einschließlich 1998.

3.2 Erdbebengeographische Regionalisierung

Die Epizentrenkarten in Abb. 3.1 und 3.2 zeigen, daß es in Deutschland Gebiete unterschiedlichster seismischer Aktivitäten gibt. Für die (damalige) Bundesrepublik Deutschland wurde erstmals im Jahr 1970 eine erdbebengeographische Einteilung von AHORNER et al. (1970) durchgeführt.

Die neue und detailliertere erdbebengeographische Einteilung der Bundesrepublik Deutschland (Abb. 3.3) ist jüngst abgeschlossen worden (LEYDECKER & AICHELE 1998). Diese Regionalisierung wurde mehrfach in der "Arbeitsgruppe Seismologische Auswertung", einem Zusammenschluß der verantwortlichen Seismologen aller deutschen seismologischen Observatorien, erörtert und einvernehmlich akzeptiert. Die Einteilung wird im Auftrag der IASPEI (International Association of Seismology and Physics of the Earths Interior) weltweit durchgeführt, um die rechnerische Zuordnung georteter Erdbeben zu einer Region und damit die verbale Beschreibung eines Epizentrums zu ermöglichen.

Die Regionalisierung ist wegen der Berücksichtigung von Geologie, Tektonik und Erdbebentätigkeit auf dem Gebiet der Bundesrepublik Deutschland grundsätzlich für eine seismische Gefährdungsanalyse verwendbar. Abb. 3.3 zeigt die neue erdbebengeographische Einteilung mit den Namen der Regionen, Abb. 3.4 die Epizentrenkarte mit allen Beben zusammen mit den Regionen und Abb. 3.5 die Epizentrenkarte der Schadenbeben und die Regionen.

3.2.1 Die Seismotektonische Region des Standortes Morsleben

Nach der neuen erdbebengeographischen Einteilung liegt der zu beurteilende Standort in der Region Altmark (engl. Altmark). Die Berandung dieser Region ist durch folgende Elemente (Abb. 3.3 und Abb. 2.1) definiert (Aufzählung im Uhrzeigersinn):

nördlicher und östlicher Rand: Abgrenzung zur Region Nordost-Deutschland (engl. Northeastern Germany), einem Gebiet großer tektonischer Ruhe ohne größere Sockelstörungen und ohne Salzstöcke;

südöstlicher Rand: Abgrenzung zur Region Zentral – Sachsen (engl. Central Saxony)

- südwestlicher Rand: Abgrenzung zur Region Harz (engl. Harz Area); Elm-Scholle nördlich des Harz-Nordrand-Lineaments
- westlicher Rand: Abgrenzung zu den Regionen Südliches Niedersachsen (engl. Southern Lower Saxony) und Nördliches Niedersachsen und Holstein (engl. Northern Lower Saxony and Holstein); Braunschweig - Gifhornzone, nördlich gefolgt von der S-N streichende Rosenthal-Gülden-Braudel-Peckensen Störzone.

Wie in Abb. 3.4 zu erkennen ist, treten in der Altmark alle Beben südlich einer Linie auf,

die etwa mit dem Verlauf des Elbe-Lineaments zusammenfällt. Das Elbe-Lineament trennt die Altmark in eine Südaltmark- und eine Nordaltmark-Scholle (BALDSCHUHN et al. 1996a). Im folgenden wird das Gebiet südlich der in Abb. 3.4 gestrichelt eingezeichneten Linie als eigene <u>seismotektonische Region Südliche Altmark</u> behandelt, in der auch der Standort Morsleben liegt. Die Region Südliche Altmark wird damit durch altangelegte Bruchstrukturen und durch geologisch und morphologisch unterscheidbare Elemente begrenzt.

3.3 Die Seismizität der den Standort umgebenden Regionen

Im folgenden werden die Region Südliche Altmark mit dem Standort des Endlagers Morsleben, direkt benachbarte sowie weiter entfernte aber seismisch aktivere Regionen betrachtet. Der von ihnen ausgehende Einfluß auf den Standort wird abgeschätzt. Zusätzlich wird die Bebentätigkeit im Umkreis von ca. 200 km und ihre Auswirkung auf den Standort untersucht. Erläuterungen zu den Erdbebenlisten der Tabellen 3.2 - 3.12 (S. 107 - 119) können Tab. 3.1 (S. 103 - 106) entnommen werden.

Da in Norddeutschland intensiv Erdöl und Erdgas gefördert werden, treten hierbei auch sogenannte induzierte Beben auf. Der Nachweis über einen Zusammenhang mit der Gewinnung von Kohlenwasserstoffen kann ohne seismologische Messungen direkt im Fördergebiet nur indirekt geführt werden. So ist z.B. beim Beben vom 9. Okt. 1993 bei Pennigsehl (LEYDECKER 1998 a) zur Erklärung für die dabei beobachteten Phänomene ein solcher Zusammenhang höchst wahrscheinlich.

Die Region Nordost-Deutschland (engl. Northeastern Germany) weist eine derart geringe Seismizität auf, daß sie ohne Einfluß auf den Standort ist und deshalb nicht gesondert betrachtet wird.

3.3.1 Seismizität der Region Südliche Altmark

Der Standort Morsleben liegt in der in Abschnitt 3.2 definierten seismotektonischen Region Südliche Altmark, einem Teilgebiet der seismogeographischen Einheit Altmark (engl. Altmark). Das früher ganz Norddeutschland dominierende Beben war das angebliche Erdbeben window Witten ale and Hanalbara are i

von 1410 in der Prignitz zwischen Wittstock und Havelberg am östlichen Rand der Altmark. GRÜNTHAL & MEIER (1996) sichteten und interpretierten die historischen Quellen neu und kamen dabei zu folgenden Aussagen:

- Das Beben vom 23. August 1410 hat tatsächlich ein Jahr zuvor am 24. August 1409 stattgefunden.
- Das Epizentrum lag nicht in der Prignitz sondern ca. 110 km SSW in der Gegend von Magdeburg und damit in der Region Südliche Altmark.
- Es war kein Schadenbeben mit Epizentralintensität $I_0 = VII$ sondern hatte höchstens $I_0 = VI.$

Damit entfällt das Prignitz Beben von 1410 als herausragendes Ereignis für Norddeutschland und damit auch für den Standort.

Die geringe Seismizität der Altmark wird auch durch hochempfindliche Messungen bestätigt. So wurden parallel zur Erkundung des Salzstockes bei Gorleben als Endlager für radioaktive Stoffe im Jahr 1984 sechs seismische Stationen installiert. Das Stationsnetz besteht aus fünf Vertikalseismometern, die in einem Fünfeck mit 20 km Durchmesser angeordnet sind und einem 3-Komponenten Seismometer in dessen Zentrum. Zum Erreichen einer hohen Empfindlichkeit sind alle Seismometer in 300 m Tiefe in Bohrungen installiert. Seit Inbetriebnahme des Netzes im Jahre 1986 wurden aus dem 100 km Umkreis lediglich energieschwache Beben mit einer maximalen Magnitude von ML = 2.6 aus dem Raum westlich von Salzwedel beobachtet. Sie entstammen einem eng begrenzten Gebiet mit massiver Erdgasförderung und sind deshalb als induziert anzusehen. Ein weiterer Hinweis hierzu ergibt sich daraus, daß die ohnehin geringe Bebenaktivität nach dem Zurückfahren der Fördertätigkeit seit 1993 auf etwa ein Beben jährlich abgenommen hat.

Somit läßt sich feststellen, daß aufgrund historischer Überlieferungen und instrumenteller Beobachtungen die Altmark als ein erdbebenarmes Gebiet anzusehen ist (s. Tab. 3.2, S. 107), mit insgesamt lediglich neun tektonischen Beben. Als maximale Intensität trat $I_0 = VI$ bei zwei Beben in den Jahren 997 und 1409 auf. Nach KTA 2201.1 (s. Abschnitt 1.2) kommen diesen Beben der Standortregion bei der deterministischen Bestimmung des Bemessungserdbebens (s. Abschnitt 4.3) besondere Bedeutung zu.

3.3.2 Seismizität der Region Zentral-Sachsen

In dieser Region (engl. Central Saxony, s. Abb. 3.3) gibt es mehrere Häufungspunkte von Erdbeben (Tab. 3.3, S. 108). Die beiden wichtigsten sind:

- Leipziger Bucht: stärkstes Beben 1711 mit $I_0 = VI - VII$;

- Nord-Sachsen: stärkste Beben 827 und 1088 mit $I_0 = VII - VIII$;

Man kann davon ausgehen, daß sich auch in Zukunft die Hauptbebentätigkeit auf diese Gebiete konzentrieren wird. Für eine Schadenswirkung am Standort sind alle diese Beben zu weit entfernt, sie wurden hier höchstens nur noch unwesentlich verspürt.

In Tabelle 3.3, S. 108 sind nur Beben ab Intensität V aufgeführt, da die Vielzahl schwacher Beben im südlichen Sachsen für den Standort ohne Bedeutung sind.

3.3.3 Seismizität der Region Vogtland

Die Region Vogtland (engl. Vogtland Region) ist die am weitesten entfernte Region mit einem gewissen Einfluß auf den Standort. Es gibt darin zwei Schwerpunkte der Erdbebenaktivität.

Im nördlichen Teil die Gegend um Jena und Gera:

Bereits aus dem 14. Jahrhundert sind zwei starke Beben mit Intensität VIII und VII-VIII aus der Gegend um Gera bekannt. Am 6. März 1872 ereignete sich bei Posterstein das große mitteldeutsche Erdbeben mit der Intensität VII-VIII

Im südöstlichen Teil im Städteviereck Plauen-Klingenthal-Cheb (Eger)-Hof:

Dort liegt das vogtländische Schwarmbebengebiet, in dem nach einer Periode relativer seismischer Ruhe (im Mittel 50 Jahre) dann in sehr kurzer Zeit (2-3 Monate) sehr viele Be-

ben auftreten. So ereigneten sich beim letzten Schwarm in der Zeit Dez. 1985 - Feb. 1986 mehr als 8000 Erdbeben; die überwiegende Zahl der Beben hatte jedoch eine Magnitude ML wesentlich kleiner 2.0. Aber auch Schadenbeben mit bisher maximal beobachteter Intensität VII treten auf.

Wegen der Vielzahl der Beben sind in Tab. 3.10, S. 115 - 117 nur die Beben ab Intensität V enthalten. Die Beben in dieser Region sind allerdings zu weit vom Standort Morsleben entfernt, um hier noch Schäden verursachen zu können.

3.3.4 Seismizität der Region Zentral-Thüringen

Das stärkste Beben in dieser Region (engl. Central Thuringia) ereignete sich im Jahre 1847 und hatte die Intensität VI (Tab. 3.4, S. 109). Die Aktivität ist konzentriert auf den Bereich Jena und Stadtroda. Die Auswirkungen auf den Standort sind vernachlässigbar.

3.3.5 Seismizität der Region Harz

Die Region Harz (engl. Harz Area) weist insgesamt eine sehr geringe Seismizität auf (Tab. 3.5, S 110) Das früheste überlieferte Beben geschah im Jahre 1894 im östlichen Harzvorland in Eisleben und gehört zu einer Reihe von Erderschütterungen, die durch den Einsturz unterirdischer Hohlräume im Salzgestein ausgelöst wurden. Die Hohlräume entstanden mittelbar auf Grund der Wasserhaltung im Mansfelder Kupferschiefer-Bergbau.

Das verbleibende und als tektonisch anzusprechende seismische Ereignis aus dem Jahre 1908 liegt mit seiner Intensität von III weit unterhalb einer Gefährdungsschwelle. Man muß Beben dieser Stärke zur normalen Grundaktivität zählen, die immer und überall auftreten können. Die Harzrandverwerfungen sind während der vergangenen 1200 Jahre seismisch nicht aktiv gewesen. Es liegen keine überlieferten Beobachtungen vor, die eine seismologische Quantifizierung erlauben.

3.3.6 Seismizität der Region Bergbaugebiet Süd-Harz

Aus diesem Gebiet (engl Southern Harz Mining District) mit den großflächigen Salzbergwerken in ausgedehnten Salzlagerstätten sind nur bergbaubedingte seismische Ereignisse bekannt (Tab. 3.6, S. 110). Auch hier gilt, daß wegen der bei Gebirgsschlägen nach außen sehr schnell abnehmenden Schadenswirkung für den weit entfernten Standort Morsleben von dieser Region keine makroseismisch relevante Wirkung ausgeht.

3.3.7 Seismizität der Region Hessische Senke

Das stärkste Beben (Tab. 3.7, S 111 - 112) in dieser Region (engl. Hessian Depression) ereignete sich 1767 bei Rotenburg/Fulda. Es hatte eine Epizentralintensität von VI-VII und einen Schütterradius von 70 km. AHORNER et al. (1970) bezeichnen es als natürliches Einsturzbeben infolge Subrosion der dortigen Salzlager. Auf Grund der weiten Verspürbarkeit und wegen jüngerer tektonischer Beben in der näheren Umgebung interpretieren LEY-DECKER et al. (1998) dieses als tektonisches Beben. Die dortige Aktivität ist jedoch zu weit vom Standort entfernt. Aus dem nördlichen Bereich sind keine Beben bekannt.

3.3.8 Seismizität der Region Südliches Niedersachsen

In dieser Region (engl. Southern Lower Saxony) haben sich, wie Tabelle 3.8, S. 113 ausweist, in den Jahren 1991 bis 1993 drei kleinere Beben ereignet, die wegen ihrer Nähe zu Gasfördergebieten und ihrer Verspürbarkeit trotz kleiner Magnituden als induzierte Beben in geringer Tiefe (2-3 km) angenommen werden. In historischen Überlieferungen finden sich zwar hin und wieder Berichte über schwach verspürte Beben z.B. aus dem Raum Hannover, die vereinzelten Schilderungen gestatten jedoch keine Bestimmung eines Epizentrums.

Die Region Südliches Niedersachsen besitzt eine sehr geringe und für die Sicherheit des Standortes zu vernachlässigende Seismizität.

3.3.9 Seismizität der Region Nördliches Niedersachsen und Holstein

In dieser weit ausgedehnten Region (engl. Lower Saxony and Holstein) mit nur sehr wenigen Erdbeben (Tab. 3.9, S. 114) ist dasjenige aus dem Jahre 1977 bei Soltau ($I_0 = V 1/2$, ML = 4.0) das einzige, dessen tektonische Ursache eindeutig nachgewiesen werden konnte (LEYDECKER et al. 1980).

Das Erdbeben von Lüneburg aus dem Jahre 1323

Als stärkstes Ereignis in der Region Nördliches Niedersachsen und Holstein wurde lange Zeit das Beben von Lüneburg aus dem Jahre 1323 angesehen. In früheren Arbeiten, die auf Angaben von SIEBERG (1940) beruhten, wie z.B. AHORNER et al. (1970), wurde es mit einer Epizentralintensität von I_0 = VII MSK belegt. STEINWACHS (1983) konnte jedoch durch umfangreiche Quellenstudien nachweisen, daß es sich bei dem Text im Erdbebenkatalog von SIEBERG (1940) um die Fehlinterpretation einer Eintragung in der handgeschriebenen Erdbebenchronik von LERSCH (1897) handelte und sprach dem Beben die Intensität VI MSK zu.

Nach neueren Überlegungen von LEYDECKER & KOPERA (1998 a) kann das Beben von 1323 bei Lüneburg, sofern es sich überhaupt um ein tektonisches Beben und nicht um ein Einsturzbeben oder um einen Erdfall handelte, nur mit einer Intensität zwischen $I_0 = IV$ bis maximal VI MSK eingeordnet werden. Im Hinblick auf die Quellenlage erschien es deshalb folgerichtig, die Intensität auf $I_0 = V \pm 1.0$ Grad MSK zu reduzieren und im deutschen Erdbebenkatalog dieses Ereignis als "zweifelhaftes Ereignis" zu kennzeichnen.

Das Erdbeben von Soltau am 2. Juni 1977

Bei dem eindeutig als tektonisches Beben identifizierten Ereignis von Soltau am 2. Juni 1977 (LEYDECKER et al. 1980), dessen Epizentralintensität mit $I_0 = V \frac{1}{2}$ MSK im Erdbebenkatalog angegeben wird, ist zu beachten, daß die makroseismischen Beobachtungen den Stärkegrad V der MSK-Skala nicht überschritten haben. Hierbei ist allerdings zu berücksichtigen, daß der Epizentralbereich wegen der großräumigen Truppenübungsplätze nur dünn mit Bauernhöfen besiedelt ist und deshalb mit nur wenigen Meldungen belegt ist. Die Einpassung der Isoseistenradien in Abklingkurven nach SPONHEUER (1960) (s. Abschnitt 1.3) haben zu einer theoretischen Epizentralintensität um $I_0 = V \frac{1}{2}$ geführt, die auch in den deutschen Erdbebenkatalog übernommen wurde.

Weitere Beben

Alle Beben in Hamburg sind makroseismisch nur sehr kleinräumig verspürt worden und auf den Einsturz von oberflächennahen Teilen des Gipshutes über abgelaugten Salzstöcken zurückzuführen.

Die energieschwachen Beben im westlichen Teil der Region Nördliches Niedersachsen und Holstein können als induzierte Beben bezeichnet werden; ein Zusammenhang mit der Gewinnung von Kohlenwasserstoffen ist stark zu vermuten.

Alle Beben aus der Region Nördliches Niedersachsen und Holstein sind zu schwach und zu weit vom Standort Morsleben entfernt, um sich darauf auswirken zu können.

3.4 Seismizität im Umkreis um den Standort Morsleben

3.4.1 Seismizität im Umkreis von 100 km

Die tektonischen Beben im Umkreis von 100 km um den Standort Morsleben sind in Tabelle 3 11, S. 118 zusammengefaßt. Es sind fast ausnahmslos die Beben aus der Südlichen Altmark mit maximaler Intensität VI. Die Wirkung der restlichen, bergbau- bzw. förderbedingten Ereignisse bleibt wegen der geringen Herdtiefe auf die allernächste Umgebung der jeweiligen Grube bzw. des Gasfeldes begrenzt.

3.4.2 Seismizität im Umkreis von 200 km ab Intensität V

In Tabelle 3.12, S. 119 sind alle Beben ab Intensität V im Umkreis von 210 km um den Standort Morsleben aufgelistet (s. auch Abb. 3.4 und Abb. 3.5). Der gegenüber dem 200 km Umkreis aus KTA 2201.1 etwas erweiterte Radius wurde gewählt, um die Ungenauigkeiten bei der Festlegung der Epizentren historischer Beben zu berücksichtigen. Neben den bereits besprochenen sind nur wenige Beben hinzugekommen, die jedoch, wie z.B. die Beben im Vogtland oder die Gebirgsschläge, an ihre Herd- bzw. Bergbauregion fest gebunden sind; sie sind zudem weit vom Standort entfernt.

4 Deterministische Abschätzung des Bemessungserdbebens nach KTA

4.1 Frühere seismologische Untersuchungen mit Bezug zum Standort Morsleben

4.1.1 Seismologisches Gutachten von SPONHEUER aus dem Jahre 1971

Ein Seismisches Standortgutachten für den Raum Morsleben ist von Prof. SPONHEUER, Jena, mit Datum vom 15.10.1971 angefertigt worden (SPONHEUER 1971). Darin wird die zu erwartende Standortintensität auf folgende Art ermittelt: Aus einer Karte der maximal beobachteten makroseismischen Erschütterungen des Territoriums der DDR seit dem Jahre 1400 wird die Standortintensität III MSK abgelesen. Unter Berücksichtigung der örtlichen Bodenverhältnisse wird für den Übertagestandort eine Erhöhung um 1 Grad auf Intensität IV MSK vorgenommen, für Untertage bleibt es bei Intensität III MSK. Im Gutachten gibt es keine Epizentrenkarte.

Diese Vorgehensweise entsprach nicht dem damaligen Stand der Wissenschaft zur Abschätzung der möglichen seismischen Gefährdung eines Standortes. Üblicherweise betrachtete man die Erdbeben in der Umgebung und diskutierte die Möglichkeit ihres Auftretens an den dem Standort benachbarten tektonischen Störungen.

4.1.2 Seismologische Gefährdung des Standortes Morsleben aus Risikokarten

Die Anwendung probabilistischer Verfahren auf die Erdbebentätigkeit führt zu Überschreitenswahrscheinlichkeiten für Beben bestimmter Stärke an einem vorgegebenen Standort. Unter Annahme großräumiger Seismizitätsmodelle berechneten AHORNER & ROSEN-HAUER (1983) und SCHENK et al. (1984) probabilistische Erdbebengefährdungskarten für die damalige Bundesrepublik Deutschland bzw. für die DDR, jeweils mit Randgebieten. Für die Überschreitenswahrscheinlichkeit von 10⁻⁴ pro Jahr läßt sich für Morsleben aus der Karte von AHORNER & ROSENHAUER (1983) die Intensität 6 MSK ablesen, aus der Karte von SCHENK et al. (1984) dagegen ergibt sich lediglich 4.7 MSK.

4.1.3 Ergebnisse der seismischen Station ALT in Morsleben

Um die Frage nach einer gegenwärtigen mikroseismischen und damit auch tektonischen Aktivität beantworten zu können, wurde Ende 1981 in der Grube Morsleben die Station ALT (ALTmark), bestehend aus einem kurzperiodischen Vertikalseismometer mit der Eigenfrequenz 1 Hz, installiert (BAUMBACH, 1991). Die Daten des Seismometers wurden zum Zentralinstitut für die Physik der Erde nach Potsdam übertragen und gemeinsam mit den Daten des seismischen Stationsnetzes der DDR ausgewertet. Wegen ihres Aufstellungsortes tief unter Tage war die Bodenunruhe sehr gering und ALT zählte in der DDR zu den Stationen mit den besten Registrierbedingungen. Die Station wurde bis Ende 1991 betrieben und somit liegt ein zehnjähriger Beobachtungszeitraum von 1982 bis 1991 vor.

Da ALT nur aus einem einzigen Vertikalseismometer bestand und die beiden nächsten Stationen des DDR-Netzes 85 km bzw. 164 km entfernt waren, konnten Erdbeben aus dem Umfeld des Bergwerkes nur dann an den für eine Ortung erforderlichen drei Stationen registriert werden, wenn ihre Magnitude ML größer ca. 2.0 war. Schwächere seismische Ereignisse, die nur in ALT registriert wurden und folglich nicht lokalisierbar waren, wurden von den Bearbeitern der seismischen Registrierungen auf Grund verschiedener Indizien, z.B. Auftreten während der allgemeinen Arbeitszeit, Ausbildung von Oberflächenwellen, bestimmtes Muster im Seismogramm, Nähe zu bekannten Steinbrüchen - als Steinbruchsprengungen bewertet.

Nach JUBITZ et al. (1987, S.34) wurden bis 1987 keine seismischen Ereignisse "mit Relevanz für die Bewertung der Standortsicherheit (des Bergwerkes, Anm. der Autoren) registriert". Die Ergebnisse der zehnjährigen Überwachung sind im Zwischenbericht von WYLEGALLA & BORMANN (1990) kurz und im Bericht von BAUMBACH (1991) ausführlich dargestellt. Nach BAUMBACH gibt es im Beobachtungszeitraum 1982 - 1991 im Umkreis von ca. 100 km keine natürlichen Beben mit Magnituden größer 2.0. Schwächere Erdbeben könnten nicht ausgeschlossen werden. Einschränkend wird angemerkt, daß wegen fehlender Informationen über die Durchführung von Sprengarbeiten eine eindeutige Identifizierung schwacher seismischen Ereignisse nicht möglich war. In keinem der Berichte gibt es jedoch eine Auflistung der Ausfallzeiten der Station ALT, so daß über mögliche tektonische Beben mit Magnituden kleiner 2.0 - größere Beben wären von den anderen Stationen entdeckt worden - auch aus diesem Grund keine belastbaren Angaben gemacht werden können.

Zusammenfassend läßt sich feststellen, daß sowohl die instrumentellen Messungen als auch die aus Jahrhunderten überlieferten Beobachtungen die Aussage rechtfertigen, daß es sich bei Morsleben und Umgebung um ein Gebiet mit sehr geringer Seismizität handelt.

Die Station ALT wurde vom Bundesamt für Strahlenschutz im Jahre 1992 stillgelegt.

4.2 Seismologisches Gutachten von SCHNEIDER aus dem Jahre 1994

SCHNEIDER entwickelt das Bemessungserdbeben im Sinne der KTA 2201.1 (1990) aus drei verschiedenen Modellerdbeben (Tab. 4.1) in unterschiedlicher Entfernung:

Beben	Magnitude	Herd-	Herd-	Epizentral	Intensität	horiz Be-	Starkbe-
	Ms	moment	tiefe	entfernung	MSK am	schleunigung	benphase
		[Nm]			Standort	am Standort	
A	5.2	10 ¹⁷	12 km	30 km	$VI \pm 1/2$	125 cm/s^2	3 s
В	4.0	10 ¹⁶	10 km	15 km	V	102 cm/s^2	-
С	3.2	10 ¹⁵	8 km	5 km	V	102 cm/s^2	_

 Tabelle 4.1: Parameter der Modellerdbeben nach SCHNEIDER (1994)

Die wesentlichen Aussagen von SCHNEIDER zu den Bemessungsbeben sind:

- Für Frequenzen bis 20 Hz ist das Ereignis A auslegungsbestimmend, für höhere Frequenzen das Ereignis C.
- Die makroseismische Intensität am Standort wird durch das Ereignis A bestimmt.
- Der Wert der maximalen horizontalen Beschleunigung a_h entspricht einem statistischen Mittelwert zuzüglich einer Standardabweichung σ ; $a_h = 70 \text{ cm/s}^2$, $a_{h+1\sigma} = 125 \text{ cm/s}^2$.
- Für die Vertikalkomponente der Bodenbeschleunigung sind nach KTA 2201.1 50 % der
horizontalen Beschleunigung anzusetzen.

- Die Wiederkehrperiode des Ereignisses A liegt bei etwa 2600 Jahren.
- Die Überschreitenswahrscheinlichkeit für das Ereignis A beträgt 4 10⁻⁴/Jahr
- Die Überschreitenswahrscheinlichkeit der Lastannahmen liegt bei 10⁻⁴/Jahr.

Dem Beben A werden die Eigenschaften des Posterstein Bebens von 1872 (Epizentrum in der seismogeographischen Region Vogtland) mit der Epizentralintensität $I_0 = VII-VIII$ zugrunde gelegt. Sein fiktiver Herd wird der Kreuzung zwischen der wichtigsten Störung des Elbe-Lineaments, dem Gardelegener Abbruch, und rheinisch (NNE-SSW) streichenden Störungen in einer Entfernung von 30 km zum Standort Morsleben zugeordnet.

Einen zweiten potentiellen Herd sicht SCHNEIDER im Abbruch von Haldensleben, dessen kürzeste Entfernung zum Standort etwa 17 km beträgt. Es wird angenommen, daß das **Beben B** mit den angenäherten Eigenschaften des Magdeburg Bebens von 997 ($I_0 = VI$) mit einer Epizentralintensität von $I_0 = VI - VII$ in einer Entfernung von 15 km und in einer Tiefe von 8-10 km stattfindet.

Als mögliches **Ereignis** C wird ein Beben der Stärke des Soltau-Bebens (Epizentrum in der seismogeographischen Region Nördliches Niedersachsen und Holstein) mit $I_0 = V - VI$ aus dem Jahre 1977 im Kreuzungsbereich zwischen der Allertalzone einerseits mit der Steinberghorst-Störung und mit der Querenhorst-Störung andererseits angenommen.

Zur frequenzabhängigen Beschreibung der seismischen Anregung werden Beschleunigungs-Antwortspektren benötigt, die nach Möglichkeit die standortspezifischen Verhältnisse berücksichtigen sollen. Ausgehend vom Herd mit seinen spezifischen Herdparametern werden unter Berücksichtigung der Bodenübertragungseigenschaften für den Standort Basisspektren der Bodenbeschleunigung berechnet und daraus wiederum die Antwortspektren für verschiedene Tiefenbereiche des Endlagers. Für das Antwortspektrum an der Erdoberfläche wird im hochfrequenten Bereich die maximale Horizontalbeschleunigung des Bemessungserdbebens mit 125 cm/s² angenommen. Damit waren in dem seismologischen Gutachten von SCHNEIDER (1994) alle für die seismische Lastannahme benötigten Größen festgelegt.

4.3 Neufestlegung des Bemessungserdbebens nach KTA 2201

Da es sich bei dem zu beurteilenden Standort um den Standort einer kerntechnischen Anlage handelt, wird der folgenden deterministischen Abschätzung des Bemessungserdbebens die Sicherheitstechnische Regel des Kerntechnischen Ausschusses KTA 2201.1 zugrunde gelegt. Danach ist, wie in Abschnitt 1.2 ausführlich zitiert, die folgende Vorgehensweise festgelegt:

Wenn sich Epizentren oder Bereiche höchster Intensität von Erdbeben in der gleichen tektonischen Einheit befinden wie der Standort, ist anzunehmen, daß diese Erdbeben in der Nähe des Standortes eintreten könnten. Für tektonische Einheiten außerhalb der Standortregion ist von der Annahme auszugehen, daß Epizentren oder Bereiche höchster Intensität an dem zum Standort nächstgelegenen Punkt auf der Grenze der tektonischen Region liegen, in der sie auftreten.

4.3.1 Beben in der tektonischen Einheit des Standortes

In der Region Altmark, in der der Standort liegt, ist als höchste Intensität VI MSK zweimal aufgetreten. Es sind dies die Beben aus dem Jahre 997 und 1409, beide nahe Magdeburg. Da sich die Epizentren dieser Beben in der gleichen tektonischen Einheit wie der Standort befinden, ist anzunehmen, daß ein Erdbeben dieser Stärke in der Nähe des Standortes eintreten könnte.

4.3.2 Weitere Beben in benachbarten tektonischen Einheiten

Die Region Zentral-Sachsen ist minimal 65 km vom Standort Morsleben entfernt. Ein im nächstgelegenen Randpunkt angesiedeltes Beben würde bei einer konservativ angesetzten Herdtiefe von 15 km und einem Absorptionskoeffizienten von 0.001 am Standort eine im Vergleich mit der Epizentralintensität um ca. 2 Grad MSK verminderte Intensität hervorrufen. Die Beben der Jahre 827 und 1088 hatten mit $I_0 = VII - VIII die höchsten Intensitäten in der Region Zentral-Sachsen. Die Annahme eines Bebens gleicher Stärke im nächstgelegenen Randpunkt würde am Standort Morsleben höchstens mit der Intensität V ½ verspürt werden. Selbst eine Anhebung der Epizentralintensität um 0.5 bis 10 Grad MSK, um ein maximal mögliches Beben zu simulieren, würde am Standort zu einer vergleichsweise moderaten Intensität von VI - VI ½ MSK führen.$

4.3.3 Festlegung des Bemessungserdbebens

Bei der deterministischen Festlegung des Bemessungserdbebens wird allgemein um einen bestimmten Wert, 0.5 oder 1.0 Grad MSK, über die bisher maximal beobachtete Intensität hinaus gegangen. Damit soll dem eingeschränkten Beobachtungszeitraum und der ungewissen Vollständigkeit historischer Daten Rechnung getragen werden.

Die Beschreibung der makroseismischen Wirkung der beiden relevanten historischen Beben der Standortregion Altmark aus weit zurückliegender Zeit ist für eine verläßliche Intensitätsfestlegung unzureichend. Für den deutschen Erdbebenkatalog erfolgte deshalb die Festlegung konservativ und orientierte sich bereits am noch vertretbaren Maximum. Weiterhin ist zu beachten, daß die Erdbebentätigkeit im norddeutschen Raum insgesamt sehr gering ist. Das letzte in der Standortregion beobachtete Beben stammt aus dem Jahre 1736 Ein Zuschlag von 0.5 Grad MSK auf die maximal beobachtete Intensität VI ist aus diesen Gründen ausreichend konservativ.

Unter Abwägung aller hier genannten Fakten wird deterministisch nach KTA 2201.1 für das Bemessungserdbeben die Intensität VI ½ MSK angesetzt. Dieser Wert liegt um 1/2 Grad MSK über den in historischer Zeit in der Standortregion beobachteten maximalen Intensitäten und ist damit hinreichend konservativ.

4.4 Auftreten eines Gebirgsschlags oder Einsturzbebens in Standortnähe

Neben der Möglichkeit eines tektonischen Bebens ist auch das Auftreten von Einsturzbeben und Gebirgsschlägen zu prüfen. Voraussetzung für einen Gebirgsschlag großer Schadenswirkung in einem Salzbergwerk mit Kammer-Pfeiler Bau sind ausgedehnte Hohlräume und das gleichzeitige Zubruchgehen großflächiger Bereiche des Hangenden von 1 km² und mehr. Nach einem von LEYDECKER (1998 b) empirisch ermittelten Zusammenhang zwischen Flächengröße des eingestürzten Bereichs und Bebenmagnitude läßt sich die mögliche Gefährdung abschätzen. Für ein Beben der Intensität VI $\frac{1}{2}$ MSK sind danach zusammenhängenden Hohlräume von mindestens 25000 m² Grundfläche erforderlich, die dann auch gleichzeitig einstürzen müßten. Dagegen betrug im Bergwerk in Morsleben die maximale Baufeldgröße weniger als 11000 m², die zudem bereits zum Teil verfüllt sind (MEISTER et al. 1997).

Eine durch einen möglichen Gebirgsschlag im Bergwerk verursacht Erschütterungswirkung kann demnach bei weitem nicht die Intensität des Bemessungserdbebens von VI $\frac{1}{2}$ an der Erdoberfläche erreichen.

Eine Gefährdung des Standortes durch stärkere Einsturzbeben über anderen benachbarten Salzstöcken ist schon allein wegen der größeren Entfernung nicht gegeben.

5 Probabilistische Risikountersuchung⁴

Für die probabilistische Abschätzung der seismischen Gefährdung des Standortes Morsleben wird ein von McGUIRE (1976) entwickelter Algorithmus verwendet. Es handelt sich dabei um ein international bewährtes Verfahren (z B. McGUIRE 1993), das auf einer von CORNELL (1968) eingeführten Methode basiert. Als Maß für die Bebenstärke werden in dem vorliegenden Gutachten ausschließlich (makroseismische) Intensitätswerte benutzt. Damit entfallen problematische Umrechnungen in andere seismologische Kenngrößen, wie z.B. von Intensitäten in Magnituden.

Die Erdbebenherde werden nach dieser Methode unter Berücksichtigung der geologischen, tektonischen und seismologischen Gegebenheiten in seismische Quellgebiete annähernd gleichartiger seismotektonischer Verhältnisse zusammengefaßt. Jedes dieser seismischen Quellgebiete, die im folgenden auch als seismotektonische Einheiten bezeichnet werden, wird anhand der vorliegenden Daten über die Intensitäts-Häufigkeitsverteilung statistisch charakterisiert. Es werden nur Erdbeben tektonischen Ursprungs berücksichtigt, da Einsturzbeben, Gebirgsschläge und seismische Ereignisse in Bergbaugebieten örtlich fixiert und in ihrer Schadenswirkung auf die nächste Umgebung des Epizentrums begrenzt sind. Die seismische Wirkung der Quellgebiete auf den zu untersuchenden Standort erfolgt über Intensitäts-Abnahmegesetze. In der vorliegenden Untersuchung wird die Abnahmebeziehung von KÖVESLIGETHY (s. Kap. 1) angewendet.

Die Schwierigkeit einer probabilistischen Analyse für den zu untersuchenden Standort liegt in der sehr geringen Seismizität des norddeutschen Raumes. Wie zu erwarten, ergibt sich die seismische Gefährdung hier hauptsächlich als Folge von nicht an seismische Quellgebiete gebundener (diffuser) Seismizität, die als sogenannte Hintergrundaktivität (engl. background seismicity) modelliert werden kann. Der Anteil der seismische Hintergrundaktivität am Gesamtrisiko tritt allerdings dann stark zurück, wenn die seismotektonische Region Südliche Altmark (siehe Kap. 3), in der der Standort liegt, trotz ihrer relativ geringen Bebenzahl als eigene seismische Quellregion definiert wird (vgl. Abb. 3.4 und 5.5, Tab. 5.1

⁴ Der Begriff "Risiko" wird hier im Sinne von "seismic risk" bzw "seismic hazard assessment" benutzt und bezieht sich ausschließlich auf die seismische Gefährdung.

Im folgenden wird die Unterteilung einer größeren Umgebung (≥ 200 km) um den Standort in seismotektonische Einheiten unter Verwendung der seismogeographischen Einteilung Deutschlands nach LEYDECKER & AICHELE (1998) vorgenommen.

Aus Abb. 3.3 bis 3.5 ist zu ersehen, daß der Standort Morsleben in der seismisch wenig aktiven Region Südliche Altmark (vgl. Kap. 3) liegt. Die jeweilige Seismizität der unmittelbar angrenzenden seismogeographischen Regionen Nördliches Niedersachsen und Holstein, Südliches Niedersachsen, Harz und Nordostdeutschland ist für eine eigene statistische Auswertung zu gering; die Region Nördliche Altmark ist bebenfrei. Schwache aber noch statistisch quantifizierbare Seismizität ist in der Region Zentral-Thüringen vorhanden, deren Wirkung auf den Standort aber vernachlässigbar ist. Deutlich höhere Seismizität weisen die sich im Südosten anschließende Region Zentral-Sachsen und das weiter südlich gelegene Vogtland auf.

Mit den drei Regionen Südliche Altmark, Zentral-Sachsen und Vogtland werden Seismizitätsmodelle im Sinne der Methode von McGUIRE (1976) erstellt. Die Wirkung der nicht in diesen Quellgebieten liegenden tektonischen Erdbeben, bis zu einer Entfernung von ca. 200 km um den Standort, wird als Hintergrundseismizität erfaßt. Hierfür werden alle tektonischen Beben im Umkreis von ca. 200 km, die nicht einer der vorgenannten Quellregionen angehören, einbezogen und gleichmäßig über dieses Restgebiet verteilt.

Die Vollständigkeit historischer Erdbebenkataloge ist zeitabhängig, d.h. je weiter man in die Vergangenheit zurückgeht, um so höher ist die noch vollständig erfaßte untere Intensitätsgrenze. Um bei der geringen Bebenzahl und der relativ niedrigen maximal beobachteten Intensität in der Quellregion Südliche Altmark noch eine statistische Auswertung durchführen zu können, wurde für die zu berücksichtigenden Erdbeben die untere Intensitätsgrenze mit IV festgelegt, für die übrigen Regionen mit V (vgl. Wertebereich für die lineare Regression in Tab. 5.1, S. 122). Ein Ausgleich für die Unvollständigkeit der Datensammlung erfolgt dadurch, daß der Beginn des Erfassungszeitraums für jede Quelle unterschiedlich festgelegt wurde. Das Kriterium hierzu ist das erste Auftreten eines Bebens mit I₀ \geq V vor dem Jahre 1700, danach mit $I_0 \ge IV$. Als Ende des Erfassungszeitraums wurde für alle Quellregionen das aktuelle Katalogsjahr 1993 gewählt; aktuelle stärkere Beben ab Intensität V wären bekannt und berücksichtigt worden. Damit ist sichergestellt, alle starken in historischer Zeit eingetretenen Erdbeben erfaßt zu haben.

In der probabilistischen Berechnung wird das rechnerisch anzusetzende maximale Beben innerhalb des jeweiligen Quellgebietes um eine halbe bzw. eine Intensitätsstufe höher festgelegt, als das in historischer Zeit beobachtete stärkste tektonische Beben. Das gleiche gilt für die seismische Hintergrundaktivität. Diese in der Praxis übliche Vorgehensweise geht davon aus, daß das maximale Beben einer Region ein äußerst seltenes Ereignis ist, das nicht notwendigerweise während des bisherigen Beobachtungszeitraums aufgetreten ist.

In Tab. 5.1 (S. 122) sind die Parameter der genannten seismischen Quellgebiete zusammengefaßt. Eingetragen sind Beginn des Beobachtungsintervalls und zugehöriger Intensitätswert I₀, Herdtiefe, kumulative Bebenzahl N_c für die Intensitätsklasse⁵ I_k, I_{max,beob}, die aund b-Werte aus der linearen Regressionsanalyse der Intensitäts-Häufigkeitsverteilung (Abb. 5.1 bis 5.4) und die daraus berechnete Aktivitätsrate N_y für die angegebene Intensitätsklasse I_k. Die Aktivitätsrate ist die statistisch berechnete kumulative Anzahl der Beben (ab einer bestimmten Intensität), dividiert durch das Beobachtungsintervall in Jahren. Die Aktivitätsrate der Hintergrundseismizität ist allerdings nicht mehr die Anzahl der Ereignisse pro Jahr, sondern eine Ereignisdichte, also die Anzahl der Beben pro Jahr und Flächeneinheit (km²) für einen definierten Intensitätsgrad.

Eine wichtige Rolle in der Wirkung entfernter, starker seismischer Quellen spielen die für die Quellen anzusetzenden mittleren Herdtiefen und die mittleren Absorptionskoeffizienten α . Die mittleren Herdtiefen in den seismogeographischen Regionen wurden aus den Tiefenangaben des Katalogs ermittelt bzw. abgeschätzt.

Absorptionskoeffizienten sind für das Einflußgebiet des Standortes nicht exakt bekannt.

- 43 -

⁵ Die Intensitätsklasse I_k ist hier so definiert, daß sie alle Beben mit $I_0 = I_k - 0.5$ und $I_0 = I_k$ enthält.

Gebräuchliche Werte liegen zwischen $\alpha = 0.05$ und 0.001 (AHORNER & ROSENHAUER 1978; LEYDECKER & HARJES 1978). In der probabilistischen Berechnung des vorliegenden Gutachtens wurde einheitlich der konservativere Wert von $\alpha = 0.001$ angenommen.

5.1 Seismische Quellgebiete und Hintergrundseismizität

Die seismische Gefährdung des Standortes wird anhand zweier unterschiedlicher Ansätze erfaßt.

Im <u>Modell 1</u> wird die Aktivität der oben beschriebenen zwei seismischen Quellen Zentral-Sachsen und Vogtland, die beide für statistische Untersuchungen ausreichende Bebenzahlen aufweisen, bestimmt und die Restaktivität der verbleibenden Beben aus dem 200 km Umkreis als Hintergrundaktivität berücksichtigt. Die Aktivitätsrate der Hintergrundseismizität wird auf die verbleibende Restfläche bezogen. Die daraus berechnete Überschreitenswahrscheinlichkeit der Standortintensitäten ist in Abb. 5.5 dargestellt. Die beiden zugehörigen Kurven A1 und A2 unterscheiden sich lediglich in der für die probabilistische Rechnung angesetzten oberen Intensitätsgrenze I_{max} . Diese liegt sowohl für die Quellen als auch für die Hintergrundaktivität BG₁ um einen halben bzw. um einen ganzen Intensitätsgrad über der jeweils maximal beobachteten Intensität $I_{max,beob}$ (s. Tab. 5.1, S. 122).

<u>Modell 2</u> betrachtet drei Quellen, nämlich Zentral-Sachsen, Vogtland und die seismotektonische Region Südliche Altmark (sAM) in der der Standort liegt (s. Abb. 3.4). Alle verbleibenden tektonischen Beben aus dem 200 km Bereich um Morsleben werden wieder einer Hintergrundaktivität zugerechnet. Diese Hintergrundaktivität BG₂ umfaßt damit eine kleinere Fläche und weniger Beben als BG₁. Wie bei Modell 1 unterscheiden sich die Eingangsparameter in der oberen Intensitätsgrenze I_{max}. Zusätzlich wird die mittlere Herdtiefe für die Region Südliche Altmark zwischen H = 6 und 8 km variiert. Die Kurven 1 bis 4 in Abb. 5 zeigen die Ergebnisse der probabilistischen Rechnung.

Das konservativste Ergebnis - Kurve 4 in Abb. 5.5 - ergibt sich dann, wenn die Standortregion Südliche Altmark als eigene seismische Quelle definiert und darin die größere mittlere Herdtiefe H = 8 km angenommen wird. Beide Modellannahmen – eigene Quellregion und Herdtiefe - sind jedoch wenig vertrauenswürdig. Die Datenbasis für eine Bebenstatistik der Region Südliche Altmark ist zu gering (s. Abb. 5.1), die mittlere Herdtiefe der Altmark ist lediglich ein Schätzwert in Anlehnung an die mittleren Herdtiefen der Nachbarregionen. Die Annahme der Südlichen Altmark als eigene Quellregion wird deshalb verworfen. Sie diente dazu, die Modellpalette durch ungünstigere Fälle abzurunden und die Variationsbreite auszuloten.

Um den Einfluß der Quellgebiete und der Hintergrundseismizität auf das probabilistische Ergebnis aufzuzeigen, werden in Tabelle 5.2 und 5.3 (S. 123-124) die Anteile der seismischen Quellgebiete und der Hintergrundaktivität im Verhältnis zum seismischen Gesamtrisiko der beiden Modellvarianten für die Standortintensitäten $I_s \ge 5.5$ und $I_s \ge 6.5$ betrachtet.

5.2 Bewertung der Seismizitätsmodelle

Prinzipiell ist die Datenbasis mit über 9000 Ereignissen im deutschen Erdbebenkatalog (LEYDECKER 1998) für eine probabilistische seismische Gefährdungsanalyse in Deutschland als gut zu bewerten. Allerdings ist die Verteilung der Epizentren nicht gleichförmig sondern neben Bereichen hoher Bebenkonzentration gibt es weite Gebiete mit sehr geringer Erdbebentätigkeit. Für die Berechnung des seismischen Risikos sehr geringer Überschreitenswahrscheinlichkeiten um 10⁻⁴/Jahr bis 10⁻⁵/Jahr oder darunter (also für höhere Standortintensitäten), wirken sich nur Beben aus, die in der näheren Umgebung des Standortes liegen (weniger als ca. 100 km Umkreis) bzw. stärkere Beben ($I_0 \ge VII$) in größerer Entfernung. Daraus resultiert die Schwierigkeit in der Berechnung der seismischen Gefährdung in erdbebenarmen Regionen wie dem Norddeutschen Tiefland, in dem sich der Standort Morsleben befindet.

Die Qualität der Ergebnisse einer seismischen Gefährdungsberechnung ist u.a. abhängig von der zur Verfügung stehenden Datenbasis (Bebenzahl, Unsicherheiten der Intensitäten etc.) aber auch von der betrachteten Überschreitenswahrscheinlichkeit $P(i \ge I_s)$, und zwar in dem Sinne, daß die Unsicherheit der probabilistischen Aussage anwächst, je kleiner $P(i \ge I_s)$ wird. Eine qualitative Bewertung der Güte der Uberschreitenswahrscheinlichkeit in den beiden Intensitätsniveaus 5½ und 6½ MSK wird im folgenden anhand der unterschiedlichen Beiträge der einzelnen seismischen Quellgebiete zum Standortrisiko diskutiert. Die Betrachtungen beziehen sich hier immer auf den ungünstigeren Fall einer rechnerischen Maximalintensität von $I_{max} = I_{max,beob} + 1.0$.

Generell ist davon auszugehen, daß die Güte der Resultate sowohl vom gewählten Modell als auch vom Niveau der Überschreitenswahrscheinlichkeit, d.h. von der Standortintensität abhängen wird. Die Tabellen 5.2 und 5.3 (S. 123 - 124) zeigen, daß sich die beiden Modelle der probabilistischen Gefährdungsabschätzung zunächst signifikant bezüglich der Wirkung der Hintergrundaktivität auf den Standort unterscheiden. Die einzelnen Beiträge der seismischen Quellen bzw. der Hintergrundaktivität zum Gesamtrisiko werden außerdem deutlich anders gewichtet, wenn verschiedene Standortintensitäten (5½ bzw. 6½ MSK) betrachtet werden (vgl. Abb. 5.6, S. 91).

Die stärkste seismische Wirkung auf den Standort geht von der Region Südliche Altmark aus, wenn diese wie im Modell 2 als eigene seismische Quelle definiert wird. Ihr Anteil am Gesamtrisiko beträgt bei einer Standortintensität von $I_s = 5\frac{1}{2}$ fast 60 % und nahezu 96 % bei $I_s = 6\frac{1}{2}$ MSK (Tab. 5.3, S.124, und Abb. 5.6). Die aktiven Quellregionen Zentral-Sachsen und Vogtland liefern als entfernte Regionen lediglich bei der niedrigeren Intensität von $I_s = 5\frac{1}{2}$ MSK einen merklichen Beitrag von zusammen ca. 36 %. Die Hintergrundaktivität ist in diesem Modell vernachlässigbar. Sie beträgt lediglich ca. 4 % bei $I_s = 5\frac{1}{2}$. Die Standortregion dominiert also das seismische Risiko am Standort. Die Datenbasis für eine probabilistische Einbeziehung der Region Altmark bzw. Südliche Altmark (die sich nur flächenmäßig und nicht in ihrer seismischen Aktivität unterscheiden, vgl. Abb. 3 4 und Abb. 5.1) ist jedoch zu schwach, um diesem Modell dieselbe Bedeutung wie Modell 1 zukommen zu lassen.

Im <u>Modell 1</u> (ohne Südliche Altmark als eigene Quellregion) dominiert die Hintergrundaktivität die seismische Wirkung auf den Standort. Für die Standortintensität $I_s = 5 \frac{1}{2}$ tragen die entfernten seismischen Quellen Zentral-Sachsen und Vogtland noch zu ca. 16 % bzw. 32 % bei. Der Einfluß dieser Quellen verringert sich aber auf unter 5% wenn die um eine Einheit höhere Standortintensität 6½ MSK betrachtet wird (Tab. 5.2, S. 123 und Abb. 5.6b).

Aus den Beiträgen der verschiedenen Quellregionen bzw. der Hintergrundseismizität zum seismischen Gesamtrisiko lassen sich Hinweise zur Güte bzw. zur Unsicherheit der probabilistischen Aussagen ableiten. Hierzu werden die prozentualen Beiträge zum Gesamtrisiko dem Stichprobenumfang (Zahl der Beben und Beobachtungsintervall) aus Tab. 5.1, S. 122 gegenübergestellt.

Die statistischen Parameter der seismischen Quellregionen Zentral-Sachsen und Vogtland stützen sich auf eine deutlich breitere Datenbasis, also einen größeren Stichprobenumfang, als die Südliche Altmark oder BG_2 . Dies wird besonders augenfällig in den graphischen Darstellungen der Intensitäts-Häufigkeitsverteilungen der seismischen Quellregionen in den Abb. 5.1 bis 5.4.

Das Beobachtungsintervall ist für alle Quellregionen von vergleichbarer Dauer. Das seismische Standortrisiko im Modell 1 mit einer Überschreitenswahrscheinlichkeit von ca. $1.5 \cdot 10^{-4}$ /Jahr für die Intensität 5½ MSK basiert mit nahezu 48 % auf Beiträgen der Quellregionen Zentral-Sachsen und Vogtland. Damit ist dieses Gefährdungsniveau statistisch besser abgesichert als die um eine Größenordnung niedrigere Überschreitenswahrscheinlichkeit von ca. 10^{-5} /Jahr für die Standortintensität $I_s = 6½$ MSK, die sich zu etwa 95 % auf die seismische Hintergrundaktivität BG₁ und damit auf eine deutlich geringere Zahl von Erdbeben stützt (s. Tab. 5.1, S. 122).

Eine grundsätzlich andere Ursache für die Streuung probabilistisch berechneter Standortintensitäten liegt in der Festlegung unterschiedlicher seismotektonischer Modelle und der Variation ihrer Parameter. Aus den möglichen Modellvarianten wurden zwei Modelle ausgewählt und die rechnerische Maximalintensität sowie die mittlere Herdtiefe variiert. Abb. 5.5 zeigt in sechs Kurven die Ergebnisse der Berechnungen. Geht man von einer mittleren Kurve aus, dann erhält man Streubreiten von:

$$\Delta I_s = \pm 0.15$$
 bei $P = 10^{-3}$ /Jahr
 $\Delta I_s = \pm 0.30$ bei $P = 10^{-4}$ /Jahr und 10^{-5} /Jahr

Diese Streubreiten sind lediglich in der Wahl der Modelle und der Festlegung ihrer Parameter begründet und nicht in der zugrunde liegenden Datenbasis wie Zahl der Erdbeben, Unsicherheiten der Intensitätsangaben etc.

5.3 Zusammenfassung der probabilistischen Berechnung

Die Resultate der probabilistischen Berechnung der seismischen Gefährdung für den Standort Morsleben sind in Abb. 5.5 für zwei unterschiedliche Modellansätze dargestellt.

<u>Modell 1</u> besteht aus den zwei entfernt gelegenen seismischen Quellgebieten Zentral-Sachsen und Vogtland. Die nicht in den Quellgebieten erfaßten tektonischen Beben im Umkreis von ca. 200 km werden in eine nach McGUIRE definierte Hintergrundaktivität (BG_1) eingebracht.

<u>Modell 2</u> definiert zusätzlich die seismotektonische Region Südliche Altmark als eigene seismische Quelle. Die verbleibenden tektonischen Beben aus dem 200 km Umkreis bilden die seismische Hintergrundaktivität BG₂.

Die rechnerisch anzusetzende maximal mögliche Intensität I_{max} einer Quelle bzw. der Hintergrundseismizität wird in beiden Modellen durch Addition von +0.5 und, bei einem zweiten Rechengang, von +10 auf die jeweils beobachtete Maximalintensität variiert.

Aus dem in Abb. 5.5 dargestellten Zusammenhang von Uberschreitenswahrscheinlichkeit $P(i \ge I_s)$ und Standortintensität I_s kann die seismische Gefährdung für den Standort Morsleben abgelesen werden. Modell 2 wird wegen der zu geringen Datenbasis der Region Südliche Altmark, die in diesem Modell die Beiträge zur Überschreitenswahrscheinlichkeit dominiert, verworfen. Legt man die konservativste Kurve von Modell 1 zu Grunde (Abb. 5.5, Kurve A2) so ergeben sich die folgenden Rechenwerte:

- 48 -

$$P(i \ge I_s) = 10^{-3} / Jahr für I_s = 4.8$$

 $P(i \ge I_s) = 10^{-4} / Jahr für I_s = 5.6$
 $P(i \ge I_s) = 10^{-5} / Jahr für I_s = 6.4$

Demnach liefert die probabilistischen Untersuchung für den Standort Morsleben bei einer Überschreitenswahrscheinlichkeit von 10⁻⁴/Jahr eine Intensität von ca. 5½ MSK.

Wie in Kapitel 7 ausgeführt, ist bei Verwendung der 50% Fraktile bei den Antwortspektren dem dadurch geringeren Amplitudenniveau durch ein Absenken der Überschreitenswahrscheinlichkeit und damit einer höheren Standortintensität zu begegnen. Dieser Sicherheitszuschlag ist durch die Annahme des konservativeren Ansatzes im Modells 1 (Kurve A2 in Abb. 5.5) und einer Überschreitenswahrscheinlichkeit von $P < 10^{-5}$ /Jahr für das Bemessungserdbeben und damit durch die Intensität 6½ MSK gewährleistet.

Somit läßt sich feststellen, daß bei der Bestimmung des Bemessungsbebens die beiden grundverschiedenen Vorgehensweisen - deterministische Festlegung nach KTA 2201.1 und probabilistische Berechnung - zu sich ergänzenden Resultaten geführt haben

6 Ingenieurseismologische Parameter und lokale Untergrundverhältnisse

Unter den für einen Standort spezifischen ingenieurseismologischen Parametern werden hier die Kenngrößen Antwortspektrum, Dauer der Starkbewegungsphase und maximale Bodenbeschleunigung verstanden.

In der vorliegenden Untersuchung wird das Antwortspektrum nicht über ein generalisiertes Standard-Antwortspektrum festgelegt, sonder intensitäts- und untergrundabhängig aus einem Katalog von Antwortspektren ausgewählt.

Standardantwortspektren werden über eine standortspezifische Bodenbeschleunigung skaliert. MURPHY & O'BRIEN (1977) weisen allerdings explizit auf die schwache Korrelation von Maximalbodenbeschleunigung und makroseismischer Intensität hin. Deshalb wird im vorliegenden Gutachten von der für den Standort bestimmten Intensität des Bemessungsbebens ausgegangen und ein dem dortigen Untergrund entsprechendes Antwortspektrum bevorzugt. Hierfür werden die in zwei Forschungsvorhaben des Instituts für Bautechnik Berlin (IfBt-Abschlußbericht 1983, 1986; HOSSER 1987) erarbeiteten untergrund- und intensitätsabhängigen Antwortspektren eingesetzt. Es handelt sich dabei um statistisch ermittelte Antwortspektren und Starkbewegungsdauern, die aus einem Ensemble ausgewählter Strong-Motion Registrierungen berechnet wurden. Die Auswahl der Registrierungen erfolgte dabei unter Berücksichtigung von Magnitude, Herdtiefe, Epizentraldistanz, Epizentral- und Standortintensität.

Bei der Methode der untergrund- und intensitätsabhängigen Antwortspektren entfällt die problematische Umrechnung von Intensitäten in den ingenieurseismologischen Parameter maximale Bodenbeschleunigung. Nach KTA 2201.1 ist jedoch die Festsetzung des Bemessungserdbebens mit Angaben über zu erwartende Maximalbeschleunigung vorzunehmen.

6.1 Empirische Beziehung zwischen Intensität und Maximalbeschleunigung

In einem ersten Ansatz erfolgt die Berechnung der maximalen horizontalen Bodenbeschleunigung aus der Intensität nach der empirischen Formel von MURPHY & O'BRIEN (1977):

$$\log_{10} (a_{\rm H}) = 0.25 + 0.25 \cdot I$$

 a_{H} = Horizontalbeschleunigung im Freifeld in cm/s²

I = Intensitätswert MM (Modified Mercalli Intensity)

Modified Mercalli (MM) - Skala und Medvedev-Sponheuer-Kárník (MSK-1964) - Skala sind ab Intensität größer III praktisch identisch (MURPHY & O'BRIEN 1977).

Horizontale und vertikale Beschleunigungen sind nach KTA 2201.1 als gleichzeitig wirkend anzunehmen. Die Vertikalkomponente ist mit 50% der maximalen Horizontalbeschleunigung anzusetzen. Unter der Maximalbeschleunigung a_{Hmax} wird nach KTA 2201.1 der Maximalwert der Resultierenden der Horizontalbeschleunigungskomponenten verstanden.

Die in der Beziehung von MURPHY & O'BRIEN (1977) angegebene maximale Horizontalbeschleunigung a_H ist der Mittelwert der Maximalwerte aller Horizontalkomponenten. Die Größe a_H wird also nicht aus den Resultierenden beider H-Komponenten gebildet; dies gilt u.a. auch für eine ähnliche von TRIFUNAC & BRADY (1975) angegebene Formel.

Die Resultierende der Horizontalbeschleunigungen wird in diesem seismologischen Standortgutachten als der $\sqrt{2}$ -fache Wert von a_H angesetzt. Es wird hierbei von dem Fall ausgegangen, daß zeitgleich in beiden Horizontalkomponenten gleich große Beschleunigungen a_H auftreten. Für die Intensität VI $\frac{1}{2}$ MSK des Bemessungserdbebens liefert die Beziehung von MUR-PHY & O'BRIEN (1977) als maximale Beschleunigung einer Komponente den Wert $a_H = 75 \text{ cm/s}^2$.

Die Maximalbeschleunigung als Resultierende der beiden Horizontalkomponenten wird danach bestimmt zu

$$a_{Hmax} = 75 \cdot \sqrt{2} = 106 \text{ cm/s}^2$$
.

Für die Vertikalkomponente ergibt sich nach KTA 2201.1 somit ein Wert von

$$a_{Vmax} = \frac{1}{2} \cdot a_{Hmax} = 53 \text{ cm/s}^2$$
.

Die hier verwendete Beschleunigungs-Intensitätsrelation nach MURPHY & O'BRIEN (1977) stützt sich auf eine breite Datenbasis von ca. 900 Strong-Motion Registrierungen, überwiegend aus den USA und Japan und zum geringen Teil aus Südeuropa. Zu beachten ist allerdings, daß die Beschleunigungswerte, die bei der jeweiligen makroseismischen Intensität beobachtet wurden, stark streuen; hierauf weisen MURPHY & O'BRIEN (1977) ausdrücklich hin.

Im Sinne von KTA 2201.1 ist unter der Maximalbeschleunigung die Starrkörperbeschleunigung (spektrale Amplituden im hochfrequenten Bereich) des Freifeldantwortspektrums zu verstehen. Da nach der hier angewandten Vorgehensweise das Freifeld-Antwortspektrum aus der Standortintensität und den lokalen geologischen Verhältnissen bestimmt wird, kann damit die Maximalbeschleunigung direkt aus dem Antwortspektrum abgeleitet werden (vgl. Kap. 7).

6.2 Lokale Untergrundverhältnisse

Die hier verwendete Klassifizierung des Standortuntergrundes wurde ebenfalls in dem interdisziplinären Forschungsvorhaben des Instituts für Bautechnik, Berlin (IfBt-Abschlußbericht 1983; HOSSER 1987) definiert und erfolgt über physikalische Materialparameter des Untergrundes, wie z.B. die Raumwellengeschwindigkeiten v_p und v_s (Tab. 6.1, S. 125). Die nähere Umgebung des Standortes Morsleben, also die Allertalzone mit der Salzstruktur, ist gekennzeichnet durch komplizierte geologische Verhältnisse. Informationen über den Untergrund im Bereich der Schächte des Endlagers stammen aus 14 Bohrungen und hochauflösender Seismik (ZIRNGAST 1997). In allen Bohrungen, die nach Vorgaben der BGR 1995 abgeteuft wurden, erfolgten Geophonversenkmessungen. Die maximalen Teufen reichen von 150 m bis 750 m. Weitere 19 Bohrungen mit Messungen der Raumwellengeschwindigkeiten liegen aus der weiteren Umgebung bis in ca. 30 km Entfernung vor. Die Auswertungen dieser letztgenannten Bohrungen zeigen im Vergleich zur Allertalzone geologisch ruhiger gelagerte Bereiche mit der Werferlinger Triasplatte östlich und der Lappwald-Mulde westlich vom Standort (Abb. 2.3, S. 82).

Sicherheitstechnisch relevante Bauwerke über Tage, wie Förderturm und Lagerhalle, befinden sich nahe des Schachtes Bartensleben. Deshalb ist es für die folgende Untersuchung ausreichend, die Untergrundverhältnisse im nahen Umfeld dieses Schachtes zu betrachten.

Die seismische Bodenbewegung an der Erdoberfläche kann stark durch lokale oberflächennahe geologische Schichten beeinflußt werden. Eine Klassifizierung der Untergrundverhältnisse für den Durchgang seismischer Wellen erfolgt hier mit Hilfe der aus den Bohrungen bekannten Kenngrößen, d.h. insbesondere det teufenabhängigen Ausbreitungsgeschwindigkeit von Kompressionswellen. Messungen der Scherwellengeschwindigkeiten liegen nicht vor.

6.3 Untergrundklassen am Schacht Bartensleben und unter Tage

Die lateral sehr unterschiedlichen geologischen Verhältnisse der Allertalzone zeigen sich sowohl in den unterschiedlichen Geschwindigkeiten der jeweiligen stratigraphischen Schicht, als auch in deren Mächtigkeit und Tiefenlage. In Tab. 6.2 a, S. 126 sind die Materialparameter der stratigraphisch klassifizierten Schichten der zum Schacht Bartensleben nächstgelegenen Bohrungen aufgelistet. Zur Lage der Bohrungen siehe Abb. 6.1, S. 92. Zur Verdeutlichung der komplizierten und rasch sich ändernden Untergrundverhältnisse sind in Tab. 6.2 b, S. 127 die Materialparameter der Schichten einer außerhalb der Salzstruktur gelegenen Bohrung zusammengestellt.

Der Untergrund im Bereich der Bohrung DpMors69 (Tab. 6.2 a, S. 126), ca. 330 m nordöstlich vom Schacht Bartensleben, kann aufgrund seiner obersten 80 m mächtigen Schicht aus quartären Sedimenten mit $v_p = 1364$ m/s als Untergrundklasse M eingestuft werden.

Der Untergrund ca. 125 m südwestlich vom Schacht Bartensleben gehört aufgrund der Ergebnisse der Bohrung DpMors51 (Tab. 6.2 a, S. 126) mit Lockersedimenten des Oberen Keuper bis in das Teufenniveau von ca. 20 m und $v_p = 842$ m/s zur Klasse A.

Die quartären Sedimente aus der ca. 400 m nordwestlich vom Schacht Bartensleben gelegenen Bohrung DpMors40 (Tab. 6.2 a, S. 126) (Quartär mit $v_p = 416$ m/s, 6 m mächtig, über Oberem Keuper mit $v_p = 2073$ m/s bis in 66 m Teufe) gehören ebenfalls zu der Untergrundklasse A. Wegen der Gründungstiefe über Tage der Bauwerke können die oberen quartären Lockersedimente unberücksichtigt bleiben. Der Untergrund im Bereich dieser Bohrung ist damit der Untergrundklasse M zuzuordnen.

Die ca. 900 m westlich vom Schacht Bartensleben und damit am Rande außerhalb der Salzstruktur gelegene Bohrung DpMors52 (Tab. 6.2 b, S. 127) kann, aufgrund einer ca. 120 m mächtigen Schicht des Oberen Keuper mit $v_p = 1843$ m/s, zur Klasse M gerechnet werden. Wegen ihres relativ großen Abstandes zum Schacht Bartensleben fand sie jedoch keine Berücksichtigung.

Weitere Bohrungen aus der näheren Umgebung des Schachtes Bartensleben, für die jedoch keine Geophonversenkmessungen vorliegen, konnten deshalb zur Klassifizierung der lokalen Untergrundverhältnisse nicht genutzt werden (vgl. Abb. 6.1). Für fünf schachtnahe Bohrungen (zwei am Schacht Marie und drei am Schacht Bartensleben) liegen noch keine verwertbaren Geschwindigkeits-Teufenverläufe vor. Auch diese Bohrungen konnten hier nicht einbezogen werden.

Aufgrund der lateral sehr unterschiedlichen geologischen Verhältnisse und Geschwindigkeits-Tiefenverteilungen erscheint es angebracht, für den Standort Morsleben keine einheitliche Untergrundklasse festzulegen. Eine am Standort einfallende seismische Welle wird in Abhängigkeit von der Wellenlänge - von der Summe der lateralen Untergrundeigenschaften beeinflußt. Da die beiden Untergrundklassen A und M in unmittelbarer Nachbarschaft auftreten, wird aus Gründen der Konservativität von standortspezifischen Antwortspektren ausgegangen, die beide Klassen abdecken.

Das im Bergwerk anstehende Salzgestein entspricht aufgrund seiner physikalischen Eigenschaften (z.B. $v_p > 3000$ m/s) der Untergrundklasse R (Fels). Am Standort des Endlagers Morsleben wird daher für unter Tage die Untergrundklasse **R** angesetzt.

6.4 Dauer der Starkbewegungsphase

Für die Dauer der Starkbewegungsphase, in KTA 22011 als Dauer der Erschütterungen bezeichnet, gibt es verschiedene Definitionen; plausibel verknüpft mit der für die Bauwerksbeanspruchung maßgebenden Bewegungsenergie ist das Zeitintervall, das einen bestimmten Teil der Signalenergie der Beschleunigungszeitverläufe repräsentiert. HOSSER (1987) hielt dafür das Zeitintervall zwischen 5% und 75% des Energieinhaltes für relevant. Für die Dauer der Starkbewegungsphase wurden in Abhängigkeit von der Intensitäts- und Untergrundklasse (Ukl.) die in Tabelle 6.3, S 127 zusammengestellten Werte ermittelt.

Als Dauer der Starkbewegungsphase am Standort Morsleben werden für das Bemessungserdbeben mit der Intensität VI ½ MSK und die am Standort angenommenen Untergrundklassen A bis M für <u>über Tage</u> <u>4 Sekunden</u> angesetzt. Für unter Tage wird, wie in Kap. 7 erläutert, die gleiche Intensitätsklasse wie über Tage, jedoch die Untergrundklasse R angenommen. Unter Berücksichtigung der Verlängerung der Signaldauer durch Reflexion an der Erdoberfläche wird für <u>unter Tage</u> die Dauer der Starkbewegungsphase zu <u>1.5 Sekunden</u> abgeschätzt.

Wegen der geringen Unterschiede der Dauer der Starkbewegungsphase zwischen den 3 Intensitätsklassen schlägt HOSSER (1987) eine intensitätsunabhängige Dauer für jede der 3 Untergrundklassen vor. Als Mittelwett für A und M ergibt sich daraus 3.85 s. Der Wert für R von 1.7 s ist offensichtlich dominiert durch die Intensitätsklassen 2 (1.8 s) und 3 (3.1 s). Der im Gutachten vorgeschlagene Wert von 1.5 s für die unterste Intensitätsklasse erscheint deshalb angemessen.

7 Bemessungs-Antwortspektren

7.1 Standard-Antwortspektren und intensitäts- und untergrundabhängige Antwortspektren

Das Bemessungs-Antwortspektrum gemäß KTA 2201 ist ein Freifeld-Antwortspektrum und ermöglicht die im dynamischen Lastfall Erdbeben am Bauwerk angreifenden Zusatzkräfte zu berechnen

Antwortspektren für einen Standort lassen sich prinzipiell über einen theoretischen Ansatz berechnen oder aus herdnahen instrumentellen Messungen der Bodenbeschleunigung (Strong-Motion Registrierungen) bestimmen. In beiden Methoden haben neben Bebenstärke und Herdentfernung insbesondere die Untergrundverhältnisse am Standort einen entscheidenden Einfluß auf Dauer und Amplitude der Bodenbewegung.

Der theoretische Ansatz wurde in dem seismologischen Gutachten für Morsleben von SCHNEIDER (1994) gewählt (s. Absch. 4.2).

Im empirischen Ansatz werden aus Strong-Motion Registrierungen Antwortspektren berechnet, die damit eine Auswahl potentieller Erdbebenstärken, Hypozentraldistanzen und Untergrundverhältnisse repräsentieren. Auf der Grundlage dieser Daten lassen sich zum einen generalisierte Antwortspektren, sog. Standard-Antwortspektren, bestimmen, die die seismotektonischen Verhältnisse eines größeren Gebietes (z.B. der westlichen USA) widerspiegeln, ohne jedoch die Besonderheiten eines einzelnen Standortes zu berücksichtigen. Zum anderen kann versucht werden, die herdnahen Seismogramme nach Bebenstärke, Herdentfernung, Untergrundverhältnissen und Standortintensitäten zu klassifizieren um somit intensitäts- und untergrundabhängige Antwortspektren zur Verfügung zu stellen.

Standard-Antwortspektren

Zur Anpassung von Standard-Antwortspektren an die seismologischen Gegebenheiten eines

Standortes dient eine, z.B. aus Intensitäts-Beschleunigungsrelationen bestimmte Maximalbeschleunigung. Sie wird als Einhängewert bei hohen Frequenzen im normierten Standard-Antwortspektren zu dessen Skalierung benutzt.

Sehr gebräuchlich war bisher das Standard-Antwortspektrum der USAEC (U.S. Atomic Energy Commission) aus dem "Regulatory Guide 1.60" (1973) der USA (vgl. KTA-Dok., 1977, S. 31), das für mitteleuropäische Verhältnisse im tieffrequenten Bereich (unter 2.5 Hz) abgewandelt wurde. Es ist ein auf die Starrkörperbeschleunigung normiertes 84%-Fraktil (Mittelwert plus Standardabweichung) vieler Einzelspektren. Normierte Spektren können jedoch bezüglich ihres Amplitudenniveaus nicht mehr als 84% Fraktile gelten.

Die diesen Standard-Antwortspektren zugrunde liegenden Akzelerogramme stammen fast ausschließlich von Erdbeben aus den USA, sie decken damit einen Magnitudenbereich ab, der über die in Mitteleuropa zu erwartenden größten Magnituden hinausgeht. Außerdem repräsentieren die darin enthaltenen Untergrundverhältnisse mehr mittelsteife, halbverfestigte Sedimente als Fels oder Lockersedimente.

Intensitäts- und untergrundabhängige Antwortspektren

Durch die vermehrte Installation von Strong-Motion-Instrumenten auch in Europa standen erstmals in den achtziger Jahren eine Reihe von Bebenaufzeichnungen für die Berechnung von Antwortspektren zur Verfügung, die mehr den europäischen seismotektonischen Gegebenheiten gerecht wurden. Solche Bemessungs-Antwortspektren wurden im interdisziplinären Forschungsvorhaben des Instituts für Bautechnik in Berlin (IfBt-Abschlußbericht 1983, 1986, HOSSER 1987) für drei Intensitätsklassen (6-7, 7-8, 8-9) und für drei Untergrundklassen (A: Lockersedimente; M: mittelsteife, halbverfestigte Sedimente; R: Fels) berechnet (Tab. 6.3, S 127; Abb. 7.1, S. 93). Da es Absolut-Spektren sind, besteht keine Notwendigkeit, eine Maximalbeschleunigung als Einhängewert im hochfrequenten Bereich definieren zu müssen.

Diese untergrund- und intensitätsabhängigen Antwortspektren sind durch Mittelwertbildung der logarithmierten spektralen Amplituden erzeugt und stellen somit unter der Annahme log-normaler Verteilung 50%-Fraktile dar. Die Einbuße an Konservativität gegenüber dem 84%-Fraktil soll nach HOSSER (1987, S. 571) "durch Senkung der Eintrittsrate bei probabilistischer Definition der Standortintensität von 10⁻⁴/Jahr auf 10⁻⁵/Jahr kompensiert werden" (vgl. Kap. 5). Das bedeutet eine Erhöhung der Standortintensität.

Bei den hier zur Anwendung kommenden Antwortspektren des IfBt (HOSSER 1987) handelt es sich um Spektren der horizontalen Komponenten und nicht um deren Resultierende. Es gelten daher für diese Antwortspektren ähnliche Überlegungen wie zuvor bei der Festlegung der Maximalbeschleunigung nach KTA 2201.1. Für das Bemessungs-Antwortspektrum werden die IfBt-Beschleunigungs-Antwortspektren der Intensitätsklasse 1 (Intensität 6-7) und der Untergrundklassen A, M und R durch Multiplikation der spektralen Amplituden mit dem Faktor $\sqrt{2}$ auf die horizontalen Resultierenden umgerechnet (vgl. Abb. 7.2).

Die Eckwerte der Beschleunigungs-Antwortspektren in Abb. 7.1, S. 93, und Abb. 7.2, S. 94, können Tab. 7.1, S. 128 entnommen werden.

7.2 Festlegung von Bemessungs-Antwortspektren für den Standort des Endlagers Morsleben

Die in diesem seismologischen Standortgutachten benutzten intensitäts- und untergrundabhängigen Antwortspektren sind keine normierten Standard-Antwortspektren, wie z B. das USAEC-Spektrum, und daher nicht für eine Skalierung mittels der Starrkörperbeschleunigung a_{max} als Einhängewert konzipiert. Nach LEYDECKER & KOPERA (1998 b) muß auch dann keine Skalierung dieser Spektren vorgenommen werden, wenn deren Starrkörperbeschleunigung unter 1 m/s² liegt. Letzteres ist in KTA 2201.1 für den Fall vorgesehen, daß die Maximalbeschleunigung (Starrkörperbeschleunigung des Antwortspektrums) zwischen 0.5 und 1.0 m/s² liegt, wie z.B. hier im Falle der Untergrundklasse A.

Wie im Kap. 6.2 erläutert, kann aufgrund der komplizierten lokalen geologischen Verhältnisse für den Standort der Endlagers Morsleben keine einheitlichen Untergrundklasse für das Freifeldantwortspektrum angenommen werden. Ein standortspezifisches Antwortspektrum muß daher beide am Standort anzutreffenden Untergrundklassen, A (Lockersedimente) und M (mittelsteife, halbverfestigte Sedimente), repräsentieren. Konservativ wird das Bemessungs-Antwortspektrum an der Erdoberfläche (über Tage) daher als Einhüllende der Antwortspektren der beiden Untergrundklassen (A) und (M) bestimmt (Abb. 7.3).

Nach ALHEID (1986) kann nicht grundsätzlich von einer Reduktion der Schwingungsamplituden um 50% unter Tage gegenüber der freien Oberfläche ausgegangen werden. Nach seinen Berechnungen für einen anderen Standort betragen die Amplituden der seismischen Wellen im Teufenbereich 800 – 1200 m frequenzabhängig 60 – 75 % der Werte an der freien Erdoberfläche. Für unter Tage in Motsleben wird daher konservativ von der selben Standortintensität wie über Tage ausgegangen, jedoch gut verfestigtes Gestein der Untergrundklasse R (Fels) angesetzt (Abb. 7.3).

Im Sinne von KTA 2201.1 ist unter der Maximalbeschleunigung die Starrkörperbeschleunigung (spektrale Amplitude im hochfrequenten Bereich) des Freifeldantwortspektrums zu verstehen. Somit kann dem Bemessungs-Antwortspektrum die Maximalbeschleunigung direkt entnommen werden.

Abb. 7.4 enthält das Bemessungs-Antwortspektrum für den Standort Morsleben am Schacht Bartensleben als Freifeldspektrum (über Tage) sowie das für unter Tage angesetzte Antwortspektrum. Die Eckwerte dieser Beschleunigungs-Antwortspektren können Tabelle 7.2 S. 129 entnommen werden.

Damit sind alle ingenieurseismologischen Kenngrößen für den Standort Morsleben festgelegt. Die Werte sind nach dem heutigen Kenntnisstand der Seismologie als ausreichend konservativ anzusehen und decken das Erdbebenrisiko mit einem hohen Maß an Sicherheit ab.

7.3 Vergleich mit dem Bemessungs-Antwortspektrum von SCHNEIDER (1994)

Zum Vergleich ist in Abb. 7.3 das von SCHNEIDER (1994) angegebene Bemessungs-Antwortspektrum für den Standort des Endlagers Morsleben eingezeichnet. Es ist ein theoretisches Spektrum, ausgehend von einem für den Raum Morsleben plausiblen Herdprozeß mit einer seismisch abgestrahlten Herdenergie, die durch die Magnitude des von SCHNEI-DER festgelegten Bemessungsbebens bestimmt wird. Das geschichtet angesetzte Ausbreitungsmedium zwischen Herd und Standort wirkt mit seinen physikalischen Eigenschaften auf die seismischen Wellen, d.h. das angenommene Herdspektrum wird zu einem Standortspektrum verändert; dieses wiederum wird zum Antwortspektrum umgerechnet.

Das SCHNEIDER-Antwortspektrum folgt in etwa dem im vorliegenden Gutachten für unter Tage angesetzten Antwortspektrum für Fels, unterscheidet sich allerdings sowohl in der Form als auch in den spektralen Amplituden deutlich von dem hier vorgeschlagenen standortspezifischen Antwortspektrum für über Tage.

Ohne eine Wertung beider Methoden damit zu verbinden, werden hier die aus Beobachtungen mit Strong-Motion Instrumenten abgeleiteten Antwortspektren den theoretischen von SCHNEIDER vorgezogen.

8 Abschließende Beurteilung

8.1 Ergebnisse des Gutachtens von SCHNEIDER aus dem Jahre 1994

Die Festlegung des Bemessungserdbebens gemäß KTA 2201.1 für den Standort Morsleben erfolgte in dem Gutachten von SCHNEIDER (1994) durch Zuordnung von möglichen Erdbeben an bekannte tektonische Strukturen im Umfeld des Standortes. Es wurden drei potentiell seismogene Strukturen unterschiedlicher Bedeutung in Epizentralentfernungen von 5, 15 und 30 km erkannt und mit je einem Beben der Oberflächenwellen-Magnitude Ms = 3.2, 4.0 bzw. 5.2 belegt, wobei größere Magnituden zu größeren Entfernungen gehören. Die jeweiligen Wirkungen auf den Standort wurden über ein Entfernungs-Abnahmegesetz der Bodenbeschleunigung ermittelt. Standortspezifische Antwortspektren für alle drei Modellerdbeben wurden unter Zugrundelegung von Herd- und Untergrundmodellen berechnet und die in Tab. 8.1 aufgelisteten ingenieurseismologischen Kenngrößen festgelegt.

Tabelle 8.1: Ingenieurseismologische Kenngrößen für den Standort des Endlagers Morsleben nach SCHNEIDER (1994)

Standortintensität	VI±½ MSK
Überschreitenswahrscheinlichkeit	4 10 ^{- 4} /Jahr
Bodenbeschleunigung horizontal	125 cm/s^2
Bodenbeschleunigung vertikal	63 cm/s^2
Dauer der Starkbewegungsphase	3 s

and the second

Das von SCHNEIDER angegebene Bemessungs-Antwortspektrum ist in Abb. 7.3 zusammen mit den hier neu bestimmten Antwortspektren dargestellt.

8.2 Ergebnisse des hier vorgelegten Gutachtens

Gemäß der in KTA 2201.1 (1990) definierten deterministischen Vorgehensweise zur Bestimmung des Bemessungserdbebens und unter Berücksichtigung der seismogeographischen Neueinteilung Deutschlands würde die Verlagerung der Epizentren von Beben innerhalb der tektonischen Einheit Südliche Altmark in Standortnähe dort eine maximale Intensität von ca. VI MSK hervorrufen (vgl. Kap. 4.3). Eine Anhebung der maximal möglichen Intensität um ¹/₂ Grad MSK über die bisher in der Standortregion beobachtete ergäbe damit am Standort eine Intensität von VI ¹/₂ MSK.

Die nächstgelegene seismogeographische Region mit deutlich stärkerer seismischer Aktivität ist Zentral-Sachsen. Die höchste in dieser Region beobachtete Intensität liegt bei VII ½ MSK. Wie im Kap. 4.3 dargelegt, hätte eine um 1.0 Grad MSK angehobene Intensität am Standort ebenfalls eine Intensität von ca. VI ½ MSK zur Folge.

Für das Bemessungserdbeben gemäß KTA 2201 1 wird in dem hier vorgelegten seismologischen Standortgutachten die Intensität VI ½ MSK festgelegt. Hierzu wird eine Überschreitenswahrscheinlichkeit von kleiner 10⁻⁵ pro Jahr berechnet

Aus der Standortintensität VI ½ MSK errechnet sich unter Anwendung der empirischen Beziehung von MURPHY & O'BRIEN (1977) eine maximale horizontale resultierende Bodenbeschleunigung von 106 cm/s². Nach KTA 2201 1 wird die Maximalbeschleunigung als die Starrkörper-Horizontalbeschleunigung des Freifeld-Antwortspektrums (Einhängewert) definiert. Im hier vorliegenden Fall ergibt sich aus dem angesetzten Freifeld-Antwortspektrum ein Wert von 113 cm/s². Das zugehörige Spektrum ist in Abb. 7.3 dargestellt.

Als Bemessungs-Antwortspektren für den Standort Morsleben werden die in Tab. 7.2, S. 129 definierten und in Abb. 7.3 und 7.4 dargestellten standortspezifischen Antwortspektren angesetzt. Das Spektrum für über Tage ist die Einhüllende der Untergrundklassen A und M (Lockersedimente geringer Impedanz und mittelsteife, halbverfestigte Sedimente). Für unter Tage wird das Antwortspektrum der Untergrundklasse R (Fels) angesetzt.

Die hier verwendeten Spektren sind statistisch als 50 % Fraktil aus einem Ensemble ausgewählter Registrierungen generiert worden. Die Einbuße an Konservativität gegenüber einem 84 % Fraktil-Spektrum (bezüglich seiner spektralen Amplituden) soll nach HOSSER (1987) bei probabilistischer Bestimmung der Standortintensität durch Senkung der Eintrittsrate des Bemessungserdbebens von 10^{-4} /Jahr auf 10^{-5} /Jahr ausgeglichen werden, dies ist bereits oben erfolgt.

Die unterschiedlichen Ansätze und Ergebnisse bei der Bestimmung der maximalen resultierenden Horizontalbeschleunigung sind in Tab. 8.2 zusammengefaßt dargestellt.

	aus	über Antwortspektrum	
	Intensität		
		über Tage	unter Tage
resultierende horizontale Beschleunigung	106 cm/s ²	113 cm/s ²	99 cm/s ²
vertikale Beschleunigung	53 cm/s ²	57 cm/s ²	50 cm/s ²

Tabelle 8.2: N	Aaximale resultierende	Starrkörper-Hori	zontalbeschleunigu	ingen für
d	en Standort des Endla	gers Morsleben		

Bei der Festlegung des Bemessungserdbebens und der ingenieurseismologischen Kenngrößen wurde konservativ der jeweils ungünstigere Fall ausgewählt. Die wesentlichen Entscheidungen werden hier zusammengefaßt:

- Anhebung der maximal beobachteten Intensität innerhalb der seismotektonischen Einheit des Standortes um eine halbe Einheit der MSK-Skala, außerhalb um eine ganze Einheit
- Verschiebung der Bereiche maximaler Epizentralintensitäten in Standortnähe
- Aufrundung halber Intensitäten bei der statistischen Auswertung der Intensitätshäufig-

keiten

 Annahme derselben Intensität des Bemessungserdbeben f
ür
über Tage auch f
ür unter Tage

Für den Standort Morsleben wurden die in Tab. 8.3 aufgeführten Werte bestimmt.

Tabelle 8.3: Bemessungserdbeben und ingenieurseismologische Kenngrößen für den Standort des Endlagers Morsleben

Intensität	VI ½ MSK		
Überschreitenswahrscheinlichkeit	< 10 ⁻⁵ /Jahr		
	über Tage	unter Tage	
resultierende horizontale Beschleunigung	113 cm/s ²	99 cm/s ²	
vertikale Beschleunigung	57 cm/s ²	50 cm/s ²	
Dauer der Starkbewegungsphase (Energiekriterium 5% - 75%)	4 sec	1.5 sec	

Das im vorliegenden seismologischen Standortgutachten zugrunde gelegte Bemessungserdbeben der Intensität VI ¹/₂ MSK und die standortspezifischen ingenieurseismologischen Kenngrößen sind in Anbetracht der geringen beobachteten Seismizität des norddeutschen Raumes während der zurückliegenden 1200 Jahre und wegen der genannten kumulativ wirkenden Sicherheitsfaktoren nachgewiesen konservativ. Sie decken das seismische Risiko für den Standort Morsleben mit einem hohen Maß an Sicherheit ab.

Danksagung

Wir danken Herrn Dr. K.-G. Hinzen, Bensberg, und Herrn Dr. A. Rudloff, Hannover/Karlsruhe, für die kritische Durchsicht des Manuskripts.

BUNDESANSTALT FÜR GEOWISSENSCHAFTEN **UND ROHSTOFFE**

Im Auftrag Abteilungsleiter B2 Hannover, den 14. 6 1999



Arbeitspaketleiter Hannover, den 7. Juni 1999

(Dr. Helmut Raschka)



(Dr. Günter Leydecker)

Projektleiter Endlagerung Hannover, den 14.06,1999



(Dr. Manfred Wallner)

9 Literatur

- AHORNER, L. (1975): Present-day stress field and seismotectonic block movements along major fault zones in Central Europe. -- Tectonophysics **29**, 233-249.
- AHORNER, L. (1982): Seismicity and neotectonic structural activity of the Rhine graben system in Central Europe. -- In: A.R. Ritsema & A. Gürpinar (eds.): Seismicity and Seismic Risk in the Offshore North Sea Area. 101-111, Reidel Publishing Comp., Dordrecht.
- AHORNER, L. & ROSENHAUER, W. (1978): Seismic Risk Evaluation for the Upper Rhine Graben and its Vicinity. -- J. Geophys. 44, 481-497.
- AHORNER, L. & ROSENHAUER, W. (1983): Erdbebenzonenkarte. -- Kap.9 in IfBt-Abschlußbericht (1983), s. ebendort.
- AHORNER, L., MURAWSKI, H. & SCHNEIDER, G. (1970): Die Verbreitung von schadenverursachenden Erdbeben auf dem Gebiet der Bundesrepublik Deutschland. -- Z. Geophys., 36: 313-343, 1970; Würzburg.
- ALHEID, H.-J. (1986): Seismische Lastannahmen unter Tage. Ableitung der Bewegungsgrößen für unter Tage. – Bericht, Archiv Nr.: 99586, 59 S., 28 Abb., 6 Tab., Bundesanstalt für Geowissenschaften u Rohstoffe, Hannover.
- BALDSCHUHN, R. & KOCKEL, F. (1994): Geotektonischer Atlas von NW-Deutschland Abgedeckte geologische Karte der Unterkreidebasis 1:300 000. -- 1 Karte auf 4
 Blatt, Bundesanst. f. Geowissenschaft. u. Rohstoffe, Hannover.
- BALDSCHUHN, R., FRISCH, U. & KOCKEL, F. (1996 a): Geotektonischer Atlas von NW-Deutschland 1:300 000. (aktualisierte Karte des Sockelstörungsmusters, 1997) -- Bundesanstalt f. Geowissenschaft. u. Rohstoffe, Hannover.

- BALDSCHUHN, R., FRISCH, U. & KOCKEL, F. (1996 b): Geotektonischer Atlas von NW-Deutschland 1:300 000. - Teil 17: Strukturübersicht 1 : 500 000. -- Bundesanstalt f. Geowissenschaft. u. Rohstoffe, Hannover.
- BEST, G. (1996): Floßtektonik in Norddeutschland: Erste Ergebnisse reflexionsseismischer Untersuchungen an der Salzstruktur "Oberes Allertal". -- Z. dt. geol. Ges. 147/4, 455-464, 4 Abb., Stuttgart.
- BEST, G. & ZIRNGAST, M. (1998): Analyse der strukturgeologischen Entwicklung der Salzstruktur Oberes Allertal und ihrer Umgebung. – Abschlußbericht, Archiv Nr.: 116 873, Tgb. Nr.: 10428/98, 112 S. (einschl. Anlagen), 20 Abb., 6 Tab., 6 Anl., Bundesanstalt f. Geowissenschaft. u. Rohstoffe, Hannover.
- BOIGK, H. (1981): Erdöl und Erdgas in der Bundesrepublik Deutschland. Erdölprovinzen, Felder, Förderung, Vorräte, Lagerstättentechnik. -- Ferdinand Enke Verlag, Stuttgart.
- BAUMBACH, M. (1991): Analyse und Auswertung der Seismizität im Umfeld des ERA Morsleben -- Bericht v. 30.7 1991, 18 S., 4 Tab., 17 Abb., 1 Anhang. -- Zentralinstitut für Physik der Erde, Potsdam.
- CORNELL, C. A. (1968): Engineering seismic risk analysis. -- Bull. Seismol. Soc. America, Vol. 58, No.5, 1583-1606.
- DEKORP-BASIN Research Group (1999): Deep crustal structure of the Northeast German basin: New DEKORP-BASIN '96 deep-profiling results. -- Geology, January 1999, vol. 27, no. 1, p. 55-58, 4 fig., 1 insert.
- GRÜNTHAL, G. (1988): Erdbebenkatalog des Territoriums der Deutschen Demokratischen Republik und angrenzender Gebiete von 823 bis 1984, Zentralinstitut f
 ür Physik der Erde, No 99, Potsdam.

- GRUNTHAL, G. & R. MEIER (1996): Das "Prignitz"-Erdbeben von 1409. -- Brandenburgische Geowiss. Beitr., 2, 2, 5-27, Kleinmachnow.
- HENGER, M. & LEYDECKER, G. (eds.) (1987 ff.): Erdbeben in der Bundesrepublik Deutschland 1982 (ab 1993: Erdbeben in Deutschland) -- ISSN 0723-3465, Bundesanstalt für Geowiss. und Rohstoffe, Hannover. -- Die Erdbebendaten für die folgenden Jahre bis 1993 sind der gleichen Publikationsserie entnommen.
- HOSSER, D. (1987): Realistische seismische Lastannahmen für Bauwerke. Ergebnisse einer interdisziplinären Forschungsarbeit. -- Bauingenieur 62, 567-574, Springer Verlag.
- IfBt-Abschlußbericht (1983) (HOSSER, D., KLEIN, H.; AHORNER, L., ROSENHAUER, W., BERCKHEMER, H., KOPERA, J., SCHNEIDER, G., KUNZE, TH., WAAS, G., WERKLE, H. & WEBER, W.): Realistische seismische Lastannahmen für bauliche Anlagen mit erhöhtem Sekundärrisiko Im Auftrag d. Instituts f. Bautechnik, Berlin, 236 pp. (Aktenzeichen IV/1-5-377/82); Berlin.
- IfBt-Abschlußbericht (1986): Realistische seismische Lastannahmen für Bauwerke. -- König und Heunisch, Beratende Ingenieure, Frankfurt a Main / Erdbebenstation Bensberg der Universität Köln / Institut für Geophysik der Universität Stuttgart. -- Im Auftrag des Instituts für Bautechnik, Berlin, 334 pp. (Aktenzeichen IV/1-5-442/85, 443/85, 441/85); Berlin.
- JARITZ, W. (1973): Zur Entstehung der Salzstrukturen Nordwestdeutschlands. -- Geol. Jb. A 10, 77 S., Hannover.
- JARITZ, W. (1992): Fortschritte und offene Fragen zur Entstehung der Salzstrukturen NW-Deutschlands. -- In: Salz in Niedersachsen, Nds. Akad. Geowiss. Veröfftl., Heft 8, 16-24, Hannover.

- JUBITZ, K.-B. u.a. (1987): Geologisch-tektonisches Umfeld der Endablagerung Morsleben für radioaktive Abfälle. – Ergebnisbericht GZ 4; 30.06.1987, Zentralinstitut für Physik der Erde, Potsdam.
- JUBITZ, K.-B., BEUTLER, G. & SCHWAB, G., STACKEBRANDT, W. (1991): Zur Strukturbildung des Spaltendiapirs der Allertalzone (Subherzyne Senke). -- Ztschr. Geol. Wiss., 19, 409-421.
- KOCKEL, F. (1995): Structural and paleogeographical development of the German North Sea Sector. - In: Beitr, regionale Geol. Erde, 26, 96 S., 7 Abb., 16 Anl., Stuttgart (Borntraeger).
- KTA 2201 1 (1975): Sicherheitstechnische Regel des KTA (Kerntechnischer Ausschuß): Auslegung von Kernkraftwerken gegen seismische Einwirkungen, Teil 1: Grundsätze.
- KTA-Dok -Nr. 2201.2.1/77/5 (1977): Auslegung von Kernkraftwerken gegen seismische Einwirkungen. Teil: 2.1 Kenndaten seismischer Erregung -- Beratungsunterlage zu TOP 4.3 der 16. KTA-Sitzung am 18.10.1977.
- KTA 2201.1 (1990): Sicherheitstechnische Regel des KTA (Kerntechnischer Ausschuß):
 Auslegung von Kernkraftwerken gegen seismische Einwirkungen, Teil 1: Grundsätze; Fassung 6/90. Kerntechnischer Ausschuß (KTA). Carl Hauptmanns Verlag, Köln, Berlin.
- LERSCH, B.M. (1897): Erdbeben-Chronik für die Zeit von 2362 v.Chr. bis 1897. -- Neunzehnbändig Handschrift. Stadtverwaltung Aachen, z.Zt. GeoForschungsZentrum Potsdam.
- LEYDECKER, G. (1980): Erdbeben in Norddeutschland. -- Z. Dtsch. Geol. Ges., 131: 547-555; Hannover.

- LEYDECKER, G. (1986): Erdbebenkatalog für die Bundesrepublik Deutschland mit Randgebieten für die Jahre 1000 - 1981. -- Geol Jb., E 36, 3-83, 7 Abb., 2 Tab.; Hannover.
- LEYDECKER, G. (1998): Erdbebenkatalog für die Bundesrepublik Deutschland mit Randgebieten für die Jahre 800 - 1993 (Schadenbeben bis 1997). -- erweiterter Datenfile; Bundesanstalt f. Geowissenschaften u. Rohstoffe, Hannover.
- LEYDECKER, G. (1998 a): Das Erdbeben vom 9. Oktober 1993 bei Pennigsehl nahe Nienburg/Weser im Norddeutschen Tiefland. -- in: HENGER M. & LEYDECKER G. (eds.): Erdbeben in Deutschland 1993. -- ISBN 3-510-95808-X. - BGR, Hannover.
- LEYDECKER, G. (1998 b): Beziehung zwischen Magnitude und Größe des Bruchfeldes bei starken Gebirgsschlägen im deutschen Kalibergbau - ein Beitrag zur Gefährdungsprognose. – Zeitschrift für angewandte Geologie, 44, 1, 22-25, Hannover.
- LEYDECKER, G. & HARJES, H.-P. (1978): Seismische Kriterien zur Standortauswahl kern-technischer Anlagen in der Bundesrepublik Deutschland. -- (mit einem Erdbebenkatalog für die Bundesrepublik Deutschland mit Randgebieten für die Jahre 1000-1974). Abschlußbericht - RS 170. Archiv-Nr.: 81577. -- Bundesanstalt f. Geowissenschaften u. Rohstoffe, Hannover.

1

- LEYDECKER, G. & AICHELE, H. (1998): The Seismogeographical Regionalisation of Germany.- The Prime Example for Third-Level Regionalisation.-- Geol. Jahrbuch, E 55, 85-98, 6 figs., 1 tab., Hannover.
- LEYDECKER, G. & KOPERA, J.R. (1998 a): Das Erdbeben von Lüneburg aus dem Jahre 1323. -- in: HENGER, M. & LEYDECKER, G. (eds.): Erdbeben in Deutschland 1993. -- ISBN 3-510-95808-X. - BGR, Hannover

- LEYDECKER, G. & KOPERA, J.R. (1998 b): Zum Problem der Skalierung standortspezifischer Bemessungsspektren im Zusammenhang mit der Forderung der KTA 2201.1 nach Mindestbeschleunigungen. - Bundesanstalt für Geowissenschaften und Rohstoffe, Archiv Nr.: 117 123, Tagebuch Nr.: 10 488/98, März 1998, 13 S., 3 Abb., 1 Tab., Hannover.
- LEYDECKER, G., STEINWACHS, M., SEIDL, D., KIND, R., KLUSSMANN, J. & ZER-NA, W. (1980): Das Erdbeben vom 2. Juni 1977 in der Norddeutschen Tiefebene bei Soltau -- Geol Jb., E 18: 3-18, 5 Abb., 3 Tab., Hannover.
- LEYDECKER, G., GRÜNTHAL, G. & AHORNER, L. (1998): Der Gebirgsschlag vom 13. März 1989 bei Völkershausen in Thüringen im Kalibergbaugebiet des Werratals.-Makroseismische Beobachtungen und Analysen. -- Geol. Jahrbuch, E 55, 5-24, 4 Abb., 5 Tab. Hannover.
- McGUIRE, R.K. (1976): FORTRAN Computer Program for Seismic Risk Analysis. -- US Departement of the Interior, Geological Survey: Open-File Report 76-67, pp. 90.
- McGUIRE, R.K. (edt.) (1993): The Practice of Earthquake Hazard Assessment, -- Internat. Assoc. of Seismology and Physics of the Earth's Interior (IASPEI) and European Seismological Commission (ESC), pp 284, Denver, Colorado/USA.
- MEIER, R. & GRUNTHAL, G. (1992): Eine Neubewertung des Erdbebens vom 3. September 1770 bei Alfhausen (Niedersachsen). -- Osnabrücker naturwissenschaftliche Mitteilungen 18, S. 67-80, Osnabrück.
- MEISTER, D., EICKEMEIER, R., LEYDECKER, G., SCHNIER, H. & SCHULZE, O. (1997): Gebirgsschlaggefährdung des Endlagers für radioaktive Abfälle Morsleben, – Im Auftrag des Bundesamtes für Strahlenschutz. - Bundesanstalt für Geowissenschaften und Rohstoffe, Archiv Nr.: 116261, Tagebuch Nr.: 11 236/97, 19.06.1997, 29 S., 27 Abb., 3 Tab., Hannover.

- MÜLLER, B., ZOBACK, M.L., FUCHS, K., MASTIN, L., GREGERSEN, S., PAVONI, N., STEPHANSSON, O. & LJUNGGREN, C. (1992): Regional patterns of stress in Europe. -- Journ. Geophys. Res., 97, 11783-11803.
- MURPHY, J.R. & O'BRIEN, L.J. (1977): The Correlation of Peak Ground Acceleration Amplitude with Seismic Intensity and other Physical Parameters. -- Bull. Seism. Soc. Am., 67, 877-915.
- REGULATORY GUIDE 1.60 (1973): Design Response Spektra for Seismic Design of Nuclear Power Plants. --- U.S. Atomic Energy Commission (USAEC); Directorate of Regulatory Standards.
- RICHTER, C.F. (1958): Elementary Seismology. -- W.H. Freeman & Company, San Francisco.
- SCHENK, V., GRUNTHAL, G. & SCHENKOVA, Z. (1984): Seismic Hazard Assessment for the German Democratic Republic. -- Engineering Geology, 20, 73-88
- SCHNEIDER, G. (1994): Seismologisches Gutachten Morsleben, 90 S. Im Auftrag des Bundesamtes für Strahlenschutz (BfS).
- SIEBERG, A. (1940): Beiträge zum Erdbebenkatalog Deutschlands und angrenzender Gebiete f
 ür die Jahre 58 bis 1799. -- Mitt. Deutsch. Reichserdbebendienst 2: 1-111; Berlin.
- SPONHEUER, W. (1960): Methoden zur Herdtiefenbestimmung in der Makroseismik.--Freiberger Forschungshefte C 88, 1 - 120.
- SPONHEUER, W. (1965): Bericht über die Weiterentwicklung der seismischen Skala (MSK-1964).-- Dtsch. Akad. d. Wiss., Veröff. Inst. Geodynamik, Jena, Heft 8, Akademie Verlag, Berlin.
- SPONHEUER, W. (1971): Seismisches Standortgutachten f
 ür den Raum Morsleben. Gutachten im Auftrag des Deutschen Brennstoffinstituts Freiberg/Sachsen. ZIPE Jena, 15:10:1971.
- STEINWACHS, M. (1983): Die historischen Quellen eines Erdbebens zu Lüneburg anno 1323. Geol. Jb., E 26, 77-90, Hannover.
- TRIFUNAC, M.D. & BRADY, G. (1975): On the correlation of seismic intensity scales with peaks of recorded strong ground motion. --Bull. Seism. Soc. Am. 65, 139-162.
- WYLEGALLA, K. & BORMANN, P. (1990): Seismische Überwachung des Endlagers Morsleben. -- Zwischenbericht v. 30.1.1990, 2 Seiten. ZIPE Potsdam.
- ZIRNGAST, M. (1997): ERA Morsleben Flachseismische Untersuchungen Begleitungen und Auswertung. -- Abschlußbericht, Archiv Nr.: 116374, 79 S. (ohne Anlagen), 37
 Abb., 17 Tab., 35 Anl., Bundesanstalt f. Geowissenschaft. u. Rohstoffe, Hannover.

10 Verzeichnis der Symbole und Abkürzungen

- Aktivitätsmaß, aus der Intensitäts-Häufigkeitsverteilung berechnet a Einzelkomponente der Horizontalbeschleunigung $a_{\rm H}$ Resultierende der Horizontalkomponenten der Maximalbeschleunigung a_{Hmax} Resultierende der Horizontalbeschleunigung a_{Hres} Maximalbeschleunigung, nach KTA 2201.1 definiert als Starrkörperbeschleunigung a_{max} im Antwortspektrum, z.B. in [cm/s²] Vertikalkomponente der Maximalbeschleunigung a_{Vmax} Steigung der Regressionsgeraden der Intensitäts-Häufigkeitsverteilung, b Maß für das Verhältnis der Anzahl großer zu kleiner Beben Η Herdtiefe in km Ι allgemeine makroseismische Intensität (MSK-1964 Skala) I_0 Epizentralintensität (MSK-1964 Skala) wird an Stelle von Io aus technischen Gründen in einigen Abbildungen verwendet Io Intensitätsintervall, das alle Beben von $I_0 = (I_k + \frac{1}{2})$ bis $I_0 = I_k$ enthält Ik in der probabilistischen Analyse rechnerisch anzusetzende Maximalintensität einer Imax seismischen Quelle bzw. der Hintergrundseismizität Imax, beob maximale beobachtete Intensität (MSK-1964 Skala) I_s Standortintensität (MSK-1964 Skala) log Logarithmus zur Basis 10 Nc kumulative Häufigkeit, d.h. Zahl der Beben größer gleich einer Epizentralintensität Io Ňγ Aktivitätsrate: Zahl der Ereignisse einer bestimmten Stärke (Intensität) pro Zeitintervall (hier 1 Jahr) und innerhalb eines Gebietes, z B. einer seismischen Quellregion $P(i \ge I)$ Uberschreitenswahrscheinlichkeit für das Auftreten einer Intensität, definiert als Zufallsvariable i, größer oder gleich dem Wert I; Zahlenwert von P zwischen 1 und 0 R Entfernung in km vom Hypozentrum Kompressionswellengeschwindigkeit in [m/s] Vp
- v_s Scherwellengeschwindigkeit in [m/s]

<u>Abkürzungen</u>

- BGi seismische Hintergrundaktivität (engl. background activity) des i-ten Modells
- MSK Makroseismische Intensitätsskala MSK-1964 (nach Medvedev-Sponheuer-Kárník)
- MM Modified Mercalli Skala. In den USA gebräuchliche makroseismische Skala; entspricht ab der Intensität III der MSK-Skala

Griechische Buchstaben

- α Absorptionskoeffizient (ca. 0.05 bis 0.001 [1/km])
- ΔI_s Streubereich der Standortintensität bei der probabilistischen Berechnung

11 Verzeichnis der Abbildungen (Seiten 80 - 96)

- Abb. 2.1: Sockelstörungsmuster in NW-Deutschland 1:500 000 (verkleinert) (BALDSCHUHN, FRISCH & KOCKEL 1996 a). ★ Morsleben.
- Abb. 2.2: Strukturgeologische Übersichtskarte (nach BALDSCHUHN, FRISCH & KOK-KEL 1996 b).
- Abb. 2.3: Schematischer geologischer Schnitt durch die Struktur "Oberes Allertal" in der Höhe von Schacht Bartensleben, nicht überhöht (BEST & ZIRNGAST 1998).
- Abb. 3.1: Karte mit den Epizentren der Erdbeben für die Jahre 800-1993 (LEYDECKER 1998). Die Symbolgröße der Beben ist abhängig von der Epizentralintensität I₀, Dreiecke kennzeichnen nichttektonische Beben bzw. Ereignisse in Bergbaugebieten. I₀ < 4.5 meint auch nicht verspürte Beben. ★ Standort Morsleben.
- Abb. 3.2: Karte mit den Epizentren der Schadenbeben (ab Intensität VI-VII) für die Jahre 800-1998 (LEYDECKER 1998).
 Parameter ist die Epizentralintensität I₀. ★ Standort Morsleben.
- Abb. 3.3: Neue erdbebengeographische Einteilung der Bundesrepublik Deutschland mit den englischen Namen der Regionen (LEYDECKER & AICHELE 1998). ★ Standort Morsleben.
- Abb. 3.4: Karte mit den Epizentren der Erdbeben f
 ür die Jahre 800-1993 und der neuen erdbebengeographischen Einteilung (LEYDECKER 1998; LEYDECKER & AICHELE 1998).

Parameter ist die Epizentralintensität I_0 . Die gestrichelte Linie trennt südliche und nördliche Altmark. Kreisradien um den Standort Morsleben (\star): 100 km und 200 km.

Abb. 3.5: Epizentrenkarte der Schadenbeben (ab Intensität VI-VII) für die Jahre 800-1998 mit der neuen erdbebengeographischen Einteilung. (LEYDECKER 1998; LEYDECKER & AICHELE 1998).

Parameter ist die Epizentralintensität I₀. Die gestrichelte Linie trennt südliche und nördliche Altmark. Kreisradien um den Standort Morsleben (\star): 100 km und 200 km.

- Abb. 5.1: Normale und kumulative Intensitäts-Häufigkeitsverteilung (allg.: log₁₀ N = a b·l) der Erdbeben in der erdbebengeographischen Region Altmark (AM).
 Die tektonischen Beben liegen alle in der Region Südliche Altmark (sAM).
- Abb. 5.2: Normale und kumulative Intensitäts-Häufigkeitsverteilung (allg : log₁₀ N = a b-l) der Hintergrundaktivität.
 Einbezogen wurden alle Erdbeben im Umkreis von 210 km um den Standort des Endlagers Morsleben, ohne die Beben aus den Regionen Zentral-Sachsen (CS) und Vogtland (VG). Zur Berechnung der Ausgleichsgeraden wurden nur die mit x gezeichneten Meßwerte verwendet.
- Abb. 5.3: Normale und kumulative Intensitäts-Häufigkeitsverteilung (allg.: $log_{10} N = a b \cdot I$) der Erdbeben in der erdbebengeographischen Region Zentral-Sachsen (CS). Zur Berechnung der Ausgleichsgeraden wurden nur die mit x gezeichneten Meßwerte verwendet.
- Abb. 5.4: Normale und kumulative Intensitäts-Häufigkeitsverteilung (allg.: $\log_{10} N = a b I$) der Erdbeben in der erdbebengeographischen Region Vogtland (VG).
- Abb. 5.5: Überschreitenswahrscheinlichkeiten von Intensitäten für den Standort des Endlagers Morsleben.
 Berechnet wurden sie aus der Hintergrundaktivität (BG₁ bzw. BG₂, für ca. 200 km Umkreis) und der seismischen Aktivität verschiedener Regionen: sAM = Südliche Altmark mit der Herdtiefe H_{AM}, CS = Zentral-Sachsen, VG = Vogtland.
 Maximalintensität: I_{max} = I_{max beob} + 0.5 bzw. I_{max} = I_{max,beob} + 1.0 Grad MSK.

- Abb. 5.6 a: Rechnerische Beiträge der seismischen Quellgebiete (I_{max} = I_{max,beob} + 1.0)
 zur seismischen Gefährdung am Standort Morsleben für die Intensität 5 ½ MSK.
 Modell 1: 2 Quellgebiete und seismische Hintergrundaktivität BG₁
 Modell 2: 3 Quellgebiete und seismische Hintergrundaktivität BG₂
- Abb. 5.6 b: Rechnerische Beiträge der seismischen Quellgebiete (I_{max} = I_{max,beob} + 1.0)
 zur seismischen Gefährdung am Standort Morsleben für die Intensität 6 ½ MSK.
 Modell 1: 2 Quellgebiete und seismische Hintergrundaktivität BG₁
 Modell 2: 3 Quellgebiete und seismische Hintergrundaktivität BG₂
- Abb. 6.1: Lage der nahe dem Schacht Bartensleben gelegenen Bohrungen mit Tiefen um 250 m.
 Die durch ausgefüllte Kreise gekennzeichneten Bohrungen wurden für die Untergrundklassifizierung verwendet. Nur für diese lagen sowohl Geschwindigkeits-Tiefenverteilungen als auch Dichtemessungen vor (s. Tab. 6.2 a).
- Abb. 7.1: Antwortspektren der Horizontalbeschleunigungen f
 ür die Standortintensit
 ät 6 7 MSK und f
 ür die drei Untergrundklassen A, M und R (IfBt-Abschlu
 ßbericht 1983, 1986; HOSSER 1987).
- Abb. 7.2: Antwortspektren der <u>resultierenden</u> Horizontalbeschleunigungen (Eckwerte s. Tab. 7.1) für die Standortintensität 6 7 MSK und für die drei Untergrundklassen A, M und R (modif. nach HOSSER 1987).
- Abb. 7.3: Vergleich von Antwortspektren der Horizontalbeschleunigung für den Standort Morsleben:
 - Bemessungs-Antwortspektrum nach SCHNEIDER (1994)
 - Bemessungs-Antwortspektrum f
 ür
 über Tage, gebildet als Einh
 üllende aus den Resultierenden der HOSSER-Antwortspektren (HOSSER 1987) f
 ür die Untergrundklassen A und M und der Intensit
 ätsklasse 1 (6 - 7 MSK), g
 ültig f
 ür die Standortintensit
 ät 6 ½ MSK des Bemessungsbebens

- Bemessungs-Antwortspektrum f
 ür unter Tage, gebildet als Resultierende des HOSSER-Antwortspektrums (HOSSER 1987) f
 ür die Untergrundklasse R und der Intensit
 ätsklasse 1 (6 - 7 MSK), g
 ültig f
 ür die Standortintensit
 ät 6 ½ MSK des Bemessungsbebens
- Abb. 7.4: Bemessungs-Antwortspektren der resultierenden Horizontalbeschleunigung für das Bemessungsbeben mit der Standortintensität 6 ½ MSK für den Standort des Endlagers Morsleben (modif. nach HOSSER 1987) (Eckwerte siehe Tab. 7.2)
 - über Tage, als Einhüllende der Untergrundklassen A und M
 - unter Tage, Untergrundklassen R



Abb. 2.1: Sockeistörungsmuster in NW-Deutschland 1:500 000 (verkleinert) (BALDSCHUHN, FRISCH & KOCKEL, 1996 a) * Morsleben



Abb. 2.2: Strukturgeologische Übersichtskarte (nach BALDSCHUHN, FRISCH & KOCKEL 1996 b).

- **8**1 -

Š.



Abh. 2.3: Schematischer geologischer Schnitt durch die Struktur "Oberes Allertal" in der Höhe von Schacht Bartensleben, nicht überhöht " (BEST & ZIRNGAST 1998).



Abb. 3.1: Karte mit den Epizentren der Erdbeben für die Jahre 800-1993 (LEYDECKER 1998).

Die Symbolgröße der Beben ist abhängig von der Epizentralintensität Io, Dreiecke kennzeichnen nichttektonische Beben bzw Ereignisse in Bergbaugebieten. Io < 4.5 meint auch nicht verspürte Beben. ★ Standort Morsleben



 Abb. 3.2: Karte mit den Epizentren der Schadenbeben (ab Intensität VI-VII) für die Jahre 800-1998 (LEYDECKER 1998)
 Parameter ist die Epizentralintensität Io. ★ Standort Morsleben



 Abb. 3.3: Neue erdbebengeographische Einteilung der Bundesrepublik Deutschland mit den englischen Namen der Regionen (LEYDECKER & AICHELE 1998)
 ★ Standort Morsleben



Abb. 3.4: Karte mit den Epizentren der Erdbeben für die Jahre 800-1993 und der neuen erdbebengeographischen Einteilung (LEYDECKER 1998; LEYDECKER & AICHELE 1998). Parameter ist die Epizentralintensität Io. Die gestrichelte Linie trennt südliche und nördliche Altmark Kreisradien um den Standort Morsleben (★): 100 km und 200 km:



 Abb. 3.5: Epizentrenkarte der Schadenbeben (ab Intensität VI-VII) für die Jahre 800-1998 mit der neuen erdbebengeographischen Einteilung (LEYDECKER 1998; LEY-DECKER & AICHELE 1998)
 Parameter ist die Epizentralintensität Io. Die gestrichelte Linie trennt südliche und

Parameter ist die Epizentralintensität Io. Die gestrichelte Linie trennt südliche und nördliche Altmark. Kreisradien um den Standort Morsleben (\star): 100 km und 200 km.

- 87 -







Abb. 5.2: Normale und kumulative Intensitäts-Häufigkeitsverteilung (allg.: $\log N = a - b$.I) der Hintergrundaktivität.

Einbezogen wurden alle Erdbeben im Umkreis von 210 km um den Standort des Endlagers Morsleben, ohne die Beben aus den Regionen Zentral-Sachsen (CS) und Vogtland (VG) Zur Berechnung der Ausgleichsgeraden wurden nur die mit x gezeichneten Meßwerte verwendet.



 Abb. 5.3: Normale und kumulative Intensitäts-Häufigkeitsverteilung (allg : log N = a - b·I) der Erdbeben in der erdbebengeographischen Region Zentral-Sachsen (CS). Zur Berechnung der Ausgleichsgeraden wurden nur die mit x gezeichneten Meßwerte verwendet.



Abb. 5.4: Normale und kumulative Intensitäts-Häufigkeitsverteilung (allg.: $\log N = a - b \cdot I$) der Erdbeben in der erdbebengeographischen Region Vogtland (VG)



Überschreitenswahrscheinlichkeit P ($i \ge l_s$)

Abb. 5.5: Überschreitenswahrscheinlichkeiten von Intensitäten für den Standort des Endlagers Morsleben.

Berechnet wurden sie aus der Hintergrundaktivität (BG₁ bzw BG₂, für ca. 200 km Umkreis) und der seismischen Aktivität verschiedener Regionen: sAM = Südliche Altmark mit der Herdtiefe H_{AM}, CS = Zentral-Sachsen, VG = Vogtland Maximalintensität: $I_{max} = I_{max, beob} + 0.5$ bzw $I_{max} = I_{max, beob} + 1.0$ Grad MSK.

	Modell 1	Modell 2
Zentral-Sachsen	15,8 %	12,2 %
Vogtland	31,5 %	24,0 %
südl. Altmark	<u> </u>	59,6 %
Hintergrundseis- mizität	52,4 %	4,4 %

Abb. 5.6 a: Rechnerische Beiträge der seismischen Quellgebiete (I_{max} = I_{max,beob} + 1.0) zur seismischen Gefährdung am Standort Morsleben für die Intensität 5 ½ MSK

Modell 1: 2 Quellgebiete und seismische Hintergrundaktivität BG₁ Modell 2: 3 Quellgebiete und seismische Hintergrundaktivität BG₂

	Modell 1	Modeli 2						
Zentral-Sachsen	2,2 %	1,5 %						
Vogtland	2,5 %	1,8 %						
südl. Altmark	-	96.6 %						
Hintergrundseis- mizität	95,2 % Market 1	0,4 %						

Abb. 5.6 b:Rechnerische Beiträge der seismischen Quellgebiete (I_{max} = I_{max,beob} + 1.0) zur seismischen Gefährdung am Standort Morsleben für die Intensität 6 ½ MSK

Modell 1: 2 Quellgebiete und seismische Hintergrundaktivität BG₁ Modell 2: 3 Quellgebiete und seismische Hintergrundaktivität BG₂



Abb. 6.1 Lage der nahe dem Schacht Bartensleben gelegenen Bohrungen mit Tiefen um 250 m.

Die durch ausgefüllte Kreise gekennzeichneten Bohrungen wurden für die Untergrundklassifizierung verwendet. Nur für diese lagen sowohl Geschwindigkeits-Tiefenverteilungen als auch Dichtemessungen vor (s. Tab. 6.2a).



Abb. 7.1: Antwortspektren der Horizontalbeschleunigungen für die Standortintensität 6 -7 MSK und für die drei Untergrundklassen A, M und R (IfBt-Abschlußbericht 1983, 1986; HOSSER 1987).



Abb. 7.2: Antwortspektren der <u>resultierenden</u> Horizontalbeschleunigungen (Eckwerte s. Tab. 7.1) für die Standortintensität 6 - 7 MSK und für die drei Untergrundklassen A, M und R (modif. nach HOSSER 1987)



- Abb. 7.3: Vergleich von Antwortspektren der Horizontalbeschleunigung für den Standort Morsleben:
 - Bemessungs-Antwortspektrum nach SCHNEIDER (1994)
 - Bemessungs-Antwortspektrum f
 ür über Tage, gebildet als Einh
 üllende aus den Resultierenden der HOSSER-Antwortspektren (HOSSER 1987) f
 ür die Untergrundklassen A und M und der Intensit
 ätsklasse 1 (6 - 7 MSK), g
 ültig f
 ür die Standortintensit
 ät 6 ½ MSK des Bemessungsbebens
 - Bemessungs-Antwortspektrum f
 ür unter Tage, gebildet als Resultierende des HOS-SER-Antwortspektrums (HOSSER 1987) f
 ür die Untergrundklasse R und der Intensit
 ätsklasse 1 (6 - 7 MSK), g
 ültig f
 ür die Standortintensit
 ät 6 ½ MSK des Bemessungsbebens



- Abb. 7.4: Bemessungs-Antwortspektren der resultierenden Horizontalbeschleunigung für das Bemessungsbeben mit der Standortintensität 6 ½ MSK für den Standort des Endlagers Morsleben (modif nach HOSSER 1987) (Eckwerte siehe Tab. 7.2)
 - über Tage, als Einhüllende der Untergrundklassen A und M
 - unter Tage, Untergrundklassen R

12 Verzeichnis der Tabellen

Tabellen im Text

	Seite
Tab. 4.1: Parameter der Modellerdbeben nach SCHNEIDER (1994)	36
Tab. 8.1: Ingenieurseismologische Kenngrößen für den Standort des Endlagers	61
Morsleben nach SCHNEIDER (1994)	
Tab. 8.2: Maximale resultierende Starrkörper-Horizontalbeschleunigungen	63
für den Standort des Endlagers Morsleben	
Tab. 8.3: Bemessungserdbeben und ingenieurseismologische Kenngrößen	64
für den Standort des Endlagers Morsleben	
Tabellen auf den Seiten 100 – 128	
Tab. 1.1: Kurzform der zwölfteiligen makroseismischen Intensitätsskala MSK-1964	100
Tab 1.2: Auszug aus der Makroseismischen Intensitätsskala MSK-1964	101
nach Medvedev-Sponheuer-Kárník	
Tab. 3.1: Erläuterungen zu den Erdbebenlisten in Tab. 3.2 - 3.12	103
Tab. 3.2: Liste der Beben der Region Altmark	107
Tab. 3.3: Liste der Beben der Region Zentral-Sachsen ab Intensität V MSK	108
Tab. 3.4: Liste der Beben der Region Zentral-Thüringen	109

Tab. 3.5: Liste der Beben der Region Harz	110
Tab. 3.6: Liste der Beben der Region Bergbaugebiet Süd-Harz	110
Tab. 3.7: Liste der Beben der Region Hessische Senke	111
Tab. 3.8: Liste der Beben der Region Südliches Niedersachsen	113
Tab. 3.9: Liste der Beben der Region Nördliches Niedersachsen und Hostein	114
Tab. 3.10: Liste der Beben der Region Vogtland ab Intensität V-VI MSK	115
Tab. 3.11: Liste der Beben im Umkreis von 100 km um Schacht Bartensleben/Morsleben	118
Tab. 3.12: Liste der Beben ab Intensität V MSK im Umkreis von 210 km um Schacht Bartensleben-Morsleben	119
Tab. 5 1: Parameter der seismischen Quellregionen und der seismischen Hintergrundaktivität	122
Tab. 5.2: Anteil der Quellregionen und der seismischen Hintergrundaktivität im Modell 1 am Gesamtrisiko für die Standortintensitäten	123
$I_s \ge 5.5$ und $I_s \ge 6.5$	
Tab. 5.3: Anteil der Quellregionen und der seismischen Hintergrundaktivität im Modell 2 am Gesamtrisiko für die Standortintensitäten $I_s \ge 5.5$ und $I_s \ge 6.5$	124
Tab. 6.1: Klassifizierung des Untergrundes nach physikalischen Material-	125

parametern (aus: IfBt-Abschlußbericht, 1983; HOSSER, 1987, Tab. 2)

Tab. 6.2 a: Stratigraphie und Geschwindigkeiten v_p der Kompressionswellen	126
über der Salzstruktur nahe Schacht Bartensleben (ZIRNGAST 1997)	
Tab. 6.2 b: Stratigraphie und Geschwindigkeiten v_p der Kompressionswellen am	127
Rand der Salzstruktur Morsleben (ZIRNGAST 1997)	
Tab. 6.3: Dauer der Starkbewegungsphase in der Intensitätsklasse 1 (6 - 7 MSK)	127
für die drei Untergrundklassen nach HOSSER (1987)	
Tab. 7.1: Eckweite der Antwortspektren der Horizontalbeschleunigung für	128
5% Dämpfung für die Untergrundklassen A, M und R (vgl. Tab. 6.1)	
und der Intensitätsklasse 1 (Intensität 6-7 MSK) (HOSSER 1987),	
jeweils Einzelkomponente und Resultierende.	
1. Untergrundklasse (Ukl.) A: Lockersedimente niedriger Impedanz	
2. Untergrundklasse (Ukl.) M: mittelsteife halbverfestigte Sedimente.	
3. Untergrundklasse (Ukl.) R: gut verfestigtes Gestein	
Tab. 7.2: Eckweite der Bemessungs-Antwortspektren für 5% Dämpfung für	1 29
den Standort Morsleben:	
- Standortintensität 6 ½ MSK	
- resultierende Horizontalbeschleunigung a _{Hres} in [cm/s ²]	
über Tage:	
Einhüllende der Untergrundklassen A und M (Lockersedimente niedriger	
Impedanz und mittelsteife, halbverfestigte Sedimente)	
unter Tage:	
Untergrundklasse R (Fels)	

Intensität	Beobachtungen
I	Nur von Erdbebeninstrumenten registriert
П	Nur ganz vereinzelt von ruhenden Personen wahrgenommen
Ш	Nur von wenigen verspürt
IV	Von vielen wahrgenommen. Geschirr und Fenster klirren
V	Hängende Gegenstände pendeln. Viele Schlafende erwachen
VI	Leichte Schäden an Gebäuden, feine Risse im Verputz
VII	Risse im Verputz, Spalten in den Wänden und Schornsteinen
VIII	Große Spalten im Mauerwerk; Giebelteile und Dachgesimse stürzen ein
IX	An einigen Bauten stürzen Wände und Dächer ein. Erdrutsche
X	Einstürze von vielen Bauten. Spalten im Boden bis 1m Breite
XI	Viele Spalten im Boden, Bergstürze
XII	Starke Veränderungen an der Erdoberfläche

Tabelle 1.1:Kurzform der zwölfteiligen makroseismischenIntensitätsskala MSK-1964 (SPONHEUER 1965)

Tabelle 1.2:Auszug aus der Makroseismischen Intensitätsskala MSK-1964
nach Medvedev-Sponheuer-Kárník¹ (aus SPONHEUER 1965)

Einteilung der Skala

- a) Personen und Umgebung
- b) Bauten
- c) Natur

Bautypen (nicht erdbebenfest)

- A: Steinbauten aus Feldsteinen, ländliche Bauten, Bauten aus Luftziegeln (Adobe), Lehmbauten.
- B: Normale Ziegelbauten, Großblock- und Fertigteilbauten, Fachwerkbauten, Natursteinbauten aus bearbeiteten Steinen
- C: Verstärkte Bauten, Holzhäuser.

Einteilung der Bauschäden

Kategorie 1: leichte Beschädigungen

- Feine Risse im Verputz, Abbröckeln kleiner Putzteile.
- Kategorie 2: Mäßige Beschädigungen
 - Kleine Mauerrisse, größere Putzteile fallen ab, Abgleiten von Dachpfannen, Risse an Schornsteinen, Teile von Schornsteinen fallen herab.
- Kategorie 3: Starke Beschädigungen

- Große und tiefe Mauerrisse, Abbrechen von Schornsteinen

Kategorie 4: Zerstörungen

- Spalten im Mauerwerk, Bauteile können einstürzen. Die einzelnen Bauteile verlieren

- ihren Zusammenhang Einsturz von Innenwänden sowie von Wandfüllungen des
- Skeletts
- Kategorie 5: Totalschaden
 - Völliger Einsturz von Gebäuden

Intensitätsgrade

IV Größtenteils beobachtet

a) Das Beben wird in Gebäuden von vielen, im Freien von wenigen Personen verspürt. Vereinzelt erwachen Schlafende. Schrecken wird nicht hervorgerufen. Die Erschütterung ist ähnlich der, wie sie beim Vorüberfahren eines schweren, beladenen Wagens entsteht. Fenster, Türen und Geschirr klirren und klappern, Fußböden und Wände krachen. Möbelstücke erzittern, hängende Gegenstände pendeln leicht. Flüssigkeiten in Gefäßen schwingen leicht. In stehenden Autos ist die Erschütterung zu bemerken.

V Aufweckend

a) Das Beben wird in Gebäuden von allen, im Freien von vielen beobachtet. Viele Schlafende erwachen. Vereinzelt fliehen die Bewohner ins Freie. Tiere werden unruhig. Es fin-

¹Es existieren weitere leicht modifizierte Fassungen dieser Skala:

a) nach "Report on the Ad-hoc Panel Meeting of Experts on Up-dating of the MSK-64 Seismic Intensity Scale", Jena (G.D.R.), 1980.

b) "European Macroseismic Scale 1992 (up-dated MSK-scale), Grünthal, 1993.

det eine Erschütterung des ganzen Hauses statt. Freihängende Gegenstände pendeln erheblich. Bilder klappern und verschieben sich. Pendeluhren bleiben gelegentlich stehen. Wenig standfeste Gegenstände können umfallen oder verschoben werden. Offene Türen und Fensterläden schlagen auf und zu. Flüssigkeiten aus gut gefüllten Behältern laufen in kleinen Mengen über. Die Erschütterung ist ähnlich der, wie sie beim Umfallen eines schweren Gegenstandes im Hause hervorgerufen wird.

b) Schäden der Kategorie 1 an einzelnen Gebäuden vom Typ A sind möglich.

c) Vereinzelt ändert sich die Wasserführung von Quellen.

VI Erschreckend

a) Von den meisten in Häusern und im Freien befindlichen Häusern gefühlt. Viele in den Häusern werden erschreckt und laufen ins Freie. Einzelne Personen verlieren das Gleichgewicht. Haustiere laufen aus den Stellen. In wenigen Fällen können Geschirt und Gläser zerbrechen und Bücher herabfallen. Unter Umständen werden Möbelstücke von der Stelle gerückt. Kleine Turmglocken schlagen an.

b) Bei einzelnen Gebäuden der Bauart B und vielen der Bauart A entstehen Schäden der Kategorie 1, bei einzelnen der Bauart A Schäden der Kategorie 2.

c) In einzelnen Fällen werden Risse in feuchtem Boden bis 1 cm Breite, im gebirgigen Gelände Erdrutsche, Veränderungen der Wasserführung von Quellen und Änderungen des Brunnenwasserstandes beobachtet.

VII Gebäudeschäden

a) Die meisten Personen erschrecken und flüchten ins Freie Viele bemerken Schwierigkeiten beim Stehen. Die Erschütterung wird von Personen in fahrenden Autos bemerkt. Große Glocken schlagen an

b) Bei vielen Gebäuden vom Typ C entstehen Schäden der Kategorie 1, bei vielen Häusern vom Typ B entstehen Schäden der Kategorie 2. Viele Häuser vom Typ A erleiden Schäden der Kategorie 3, einzelne der Kategorie 4. In einzelnen Fällen Rutschungen an Fahrdämmen an steilen Hängen. Örtlich Risse in Straßen und Steinmauern.

c) In Gewässern werden Wellen aufgeworfen und das Wasser durch aufgewirbelten Schlamm getrübt Brunnen ändern ihren Wasserstand; die Wasserergiebigkeit von Quellen ändert sich. In einzelnen Fällen setzt bei trockenen Quellen die Wasserführung wieder ein, oder es versiegen Quellen. Vereinzelt gleiten sandige oder kiesige Uferteile ab.

VIII Zerstörungen an Gebäuden

a) Allgemeine Furcht; einige Personen fallen in Panik; auch autofahrende Personen werden verwintt. Hin und wieder brechen Zweige von Bäumen ab. Selbst schwere Möbel werden von der Stelle gerückt und teils umgestürzt. Teilweise werden Hängelampen beschädigt.

b) Viele Gebäude vom Typ C erleiden Schäden der Kategorie 2, vereinzelt der Kategorie

3. Viele Gebäude vom Typ B erleiden Schäden der Kategorie 3 und einzelne der Kategorie

4. Viele Gebäude vom Typ A erleiden Schäden der Kategorie 4 und einzelne der Kategorie

5. Denkmäler und Statuen werden verschoben bzw. verdrehen sich, Grabsteine fallen um. Steinmauern stürzen ein.

c) Kleine Erdrutsche in Vertiefungen und an Straßendämmen an steilen Böschungen; Risse im Boden bis zu einigen Zentimetern Breite. Neue Wasserreservoirs entstehen. Zuweilen füllen sich wieder trockene Brunnen, andere versiegen. In vielen Fällen ändern sich die Wasserergiebigkeit und der Wasserstand von Brunnen.

Tabelle 3.1: Erläuterungen zu den Erdbebenlisten in Tab. 3.2 - 3.12

Datenquelle: LEYDECKER, G. (1998)

DATUM

- JAHR Jahr
- MO Monat
- TA Tag

HERDZEIT (vor 1900 Ortszeit, ab 1900 GMT)

- ST Stunde
- M Minute
- S Sekunde (gerundet)

KOORDINATEN (Grad, Minuten mit Zehntelminuten)

BREITE nördliche geographische Breite

LÄNGE östliche geographische Länge

- QE Genauigkeit des Epizentrums, leer oder:
 - 1: ±1 km
 - 2: ±5 km
 - 3: $\pm 10 \text{ km}$
 - 4: ± 30 km
 - $5: > \pm 30 \text{ km}$

TIEFE

H Herdtiefe in km

Q Genauigkeit der Herdtiefe, leer oder:

- G: Herdtiefe unsicher, vom Bearbeiter fest eingesetzt
- 1 oder 4: ± 2 km
- 2 oder 5: ± 5 km
- 3 oder 6: ± 10 km

(Angabe 4, 5 oder 6 beruht auf makroseismischer Herdtiefenbestimmung)

REGION

- SR seismische Region (siehe Liste der Abkürzungen)
- PR politische Region (siehe Liste der Abkürzungen)

STÄRKE

- ML lokale Magnitude
- INT maximal gefühlte Intensität oder Epizentralintensität; Skala MSK-1964 (SPONHEUER, 1965)
- RS Schütterradius in km
- **REF** Referenzen (siehe eigene Liste)
- DIST Entfernung in km zwischen Epizentrum und einem vorgegebenen Ort
- LOKATION Ortsbeschreibung des Epizentrums

ZUSÄTZLICHE INFORMATIONEN

Die mit * gekennzeichnete Kommentarzeile enthält zusätzliche, das vorausgehende Beben betreffende Informationen. Folgende Kommentare bzw. Abkürzungen sind möglich:

ABKÜRZUNGEN DER SEISMISCHEN REGIONEN (SR)

Grundlage: LEYDECKER, G. & H. AICHELE (1998)

Namen und Abkürzungen der in den Bebenlisten vorkommenden erdbebengeographischen Einheiten des Gebietes der Bundesrepublik Deutschland mit Randbereichen (abgestimmt mit den Niederlanden)

Abk deutscher Name englische Bezeichnung AM Altmark ALTMARK CS Zentral-Sachsen CENTRAL SAXONY CT Zentral-Thüringen CENTRAL THURINGIA HM Süd-Harz Bergbaugebiet SOUTHERN HARZ MINING DISTRICT Hessische Senke HS HESSIAN DEPRESSION HZ Harz HARZ AREA MU Münsterland **MUENSTERLAND** ND Nordost Deutschland NORTHEASTERN GERMANY NF Nord-Franken NORTHERN FRANKONIA NX Nördliches Niedersachsen NORTHERN LOWER SAXONY und Holstein AND HOLSTEIN SOUTHERN LOWER SAXONY SX Südliches Niedersachsen TW Teutoburger Wald TEUTOBURGER WALD VG Vogtland VOGTLAND REGION TW Teutoburger Wald TEUTOBURGER WALD WR Kalibergbaugebiet Werratal WERRA POTASH MINING DISTRICT

ABKÜRZUNGEN DER POLITISCHEN REGIONEN (PR)

Bundesrepublik Deutschland

- AH Sachsen-Anhalt
- BY Bayern
- BR Brandenburg/FRG
- HS Hessen / FRG
- ND N-Deutschland/BRD (Niedersachsen, Bremen, Hamburg, Schleswig-Holstein, Mecklenburg-Vorpommern)
- NW Nordrhein-Westfalen
- SA Sachsen
- TH Thüringen

REFERENZEN (REF):

- AH4: AHORNER,L. (1972): Erdbebenchronik f
 ür die Rheinlande 1964-70. --Decheniana, 125: 259-283; Bonn.
- BGR: Bundesanstalt f.Geowissenschaften u. Rohstoffe, Stilleweg 2, D-30655 Hannover.
- BNS: AHORNER,L., Geolog.Institut der Universität Köln Abteilung für Erdbebengeologie, Vinzenz-Pallottistrasse 26, D-51429 Bergisch-Gladbach.
- BUG: CETE, A., Institut für Geophysik der Ruhr-Universität, Universitätsstraße 150, D-44801 Bochum.
- CLL: Geophysikalisches Observatorium Collm, Universität Leipzig, D-04758 Collm.
- CRO: CROOK, IR. TH. (1993): Chronologische Lijst van Epicentra 217-1992 in Nederland (datafile). -- KNMI, Div. of Seismology, P.O.Box 201, 3730 AE DE BILT, The Netherlands.
- DBN: Seismological Observatory, KNMI, p.o.Box 201, NL-3730 AE De Bilt.
- EMS: European Mediterranean Seismological Centre, 5, Rue Rene Descartes, F-67084 Strasbourg Cedex.
- GOR: Gorleben seismic borehole station network; operated by G.LEYDECKER, Bundesanstalt f. Geowissenschaften u. Rohstoffe, Stilleweg 2, D-30655 Hannover.
- GRM: GRÜNTHAL,G. & R.Meier (1996): Das "Prignitz"-Erdbeben von 1409. -- Brandenburgische Geowiss. Beitr.,S.5-27, 4 Abb., 1 Tab. Kleinmachnow.
- GRU: GRUNTHAL,G. (1988): Erdbebenkatalog des Territoriums der Deutschen Demokratischen Republik und angrenzender Gebiete von 823 bis 1984. -- Zentralinstitut f
 ür Physik der Erde, Nr. 99, Potsdam.
- GRF: Seismologisches Zentralobservatorium Gräfenberg, Krankenhausstrasse 1-3, D-91054 Erlangen.
- G71: Seismological Bulletin 1971 of the Seismological Stations of the Federal Republic of Germany (1973). -- ed. by Seismol Centralobserv. Gräfenberg, Erlangen.
- HAM: HAMM,F (1956): Naturkundliche Chronik Nordwestdeutschlands -- Landbuch Verlag, Hannover.
- HER: HERRMANN, R. (1968): Auslaugung durch aufsteigende Mineralwässer als Ursache von Erdfällen bei Bad Pyrmont. -- Geol Jb., 85: 265-284, Hannover.
- HHC: HARJES, H.-P., HINZEN, K.-G. & CETE, A. (1983): Das Erdbeben bei Ibbenbüren am 13 Juli 1981. Geol Jb., E 26: 65-76, Hannover.
- IFT: GOMMLICH,G., Institut f. Tieflagerung/Wissenschaftliche Abteilung der Gesellschaft f. Strahlen- u. Umweltforschung, Theodor-Heuss-Straße 4, D=38122 Braunschweig:
- ISC: International Seismological Center, Newbury RG13 1LX, Berkshire, UK
- LEY: LEYDECKER,G. The reference "LEY" is newly introduced in 1998. It means, that there were different sources for this earthquake or that the decisions made by other authors are not convincing. The given earthquake parameters in the German catalogue therefore are the result of own considerations All earthquakes with reference "LEY" are explained in detail in chapter "V. Literature about fundamentally changed earthquake parameters" or "VI. Documentation about changes in earthquake data parameters" of the documentation about the catalogue literature.
- LGA: LEYDECKER, G., GRÜNTHAL, G. & L. AHORNER (1998): Der Gebirgsschlag vom 13. März 1989 bei Völkershausen in Thüringen im Kalibergbaugebiet des Werratals.-Makroseismische Beobachtungen und Analysen. -- Geol. Jahrbuch, Reihe E, 55, 5-24, 4 Abb., 5 Tab. Hannover.
- LSS: LEYDECKER,G., STEINWACHS,M., SEIDL,D., KIND,R., KLUSSMANN,J. & ZERNA,W. (1980): Das Erdbeben vom 2 Juni 1977 in der Norddeutschen Tiefebene bei Soltau. -- Geol. Jb., E 18: 3-18, 5 Abb., 3 Tab., Hannover.
- LYK: LEYDECKER,G. & J.KOPERA (1998): Das Erdbeben von Lüneburg aus dem Jahre 1323. -- S 35-37; in: Henger,M. & G.Leydecker (eds.): Erdbeben in Deutschland 1993.
 -- ISBN 3-510-95808-X. - BGR, Hannover.
- LY1: LEYDECKER,G. (1976): Der Gebirgsschlag vom 23.6.1975 im Kalibergbaugebiet des Werratals. Geolog. Jb. Hessen, 104: 271-277, Wiesbaden.

- LY3: LEYDECKER,G. (1997): Das Erdbeben vom 9. Oktober 1993 bei Pennigsehl nahe Nienburg/ Weser im Norddeutschen Tiefland. -- S. 29- 33, 2 Abb., 1 Tab.; in: Henger,M. & G Leydecker (eds.): Erdbeben in Deutschland 1993. - ISBN 3-510-95808-X.
 - BGR, Hannover.
- MOX: Seismologisches Observatorium MOXA, D-07381 Moxa.
- NEG: NEUNHÖFER,H. & G.GRÜNTHAL (1995): Das Erdbeben vom 7. April 1847 im Thüringer Wald. – Z.geol. Wiss., 23 (3), 277-286. Berlin.
- NEU: NEUNHÖFER,H. (1992): Das Thüringer Erdbeben vom 28 Januar 1926 aus heutiget Sicht. -- Z geol Wiss., 20 (5/6), 611-615. Berlin.
- POT: Geoforschungszentrum Potsdam, Telegrafenberg A 26, D-14473 Potsdam. REI:
- SGM: SPONHEUER, W., GERECKE, F. & MARTIN, H. (1960): Seismische Untersuchungen zum Gebirgsschlag von Merkers/Rhön am 8 Juli 1958. -- Freib Forsch.-H. C 81: 64-79; Berlin.
- SP1: SPONHEUER, W. (1952): Erdbebenkatalog Deutschlands und der angrenzenden Gebiete für die Jahre 1800-1899. – Mitt Deutsch Erdbebendienst 3: 1-195; Berlin
- SP2: SPONHEUER,W (1960): Erdbebenkatalog Deutschlands und der angrenzenden Gebiete für die Jahre 1900-1960. -- Manuskript (unveröffentl.), Jena.
- S40: SIEBERG,A. (1940): Beiträge zum Erdbebenkatalog Deutschlands und angrenzender Gebiete f
 ür die Jahre 58 bis 1799. -- Mitt. Deutsch. Reichserdbebendienst 2: 1-111; Berlin.
- TKL: TITTEL,B., KORN,M., LANGE,W., LEYDECKER,G., RAPPSILBER,I. & S.WENDT (1997): Der Gebirgsschlag in Teutschenthal bei Halle vom 11.September 1996: Makroseismische Auswertung. -- Ztschr.Angewandte Geologie, Hannover (eingereicht).
- TNS: Institut f Geophysik, J.W.Goethe Universität, Feldbergstrasse 47, D-60323 Frankfurt/Main

Tabelle 3.2: Liste der Beben der Region Altmark

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Region ALTMARK (AM)

DAT	TUM		HER	DZE.	\mathbf{T}		KOORI	DINZ	ATEN		TIF	ΈE	REG	ION	STÄRKE			REF	LOKATION
JAHR	MO	$\mathbf{T}\mathbf{A}$	\mathbf{ST}	М	\mathbf{S}	BRE	ETTE	ĿŻ	ÍNGE (QΕ	\mathbf{H}	Q	SR	\mathbf{PR}	\mathbf{ML}	INT	RS		
997						52	6.0	11	36.0	5			AM	AH		6.0		GRU	ALTMARK
1012						52	30.	11	30.	4			AM	AH		5.5	100	S40	ALTMARK
1202						52	36.0	11	54.0	4			AM	AH		3.5		GRU	ALIMARK
1298						52	6.0	11	36.0	4			AM	AH		4.0		GRU	MAGDEBURG
1409	08	23	22			52	06	11	24	4			AM	AH		6.0		GRM	MAGDEBURG
1562						52	24.0	11	31.8	4			AM	AH		4.5		GRU	ALTMARK
1576	04	27	10:	30		52	7.8	11	38.4	3			AM	AH		40	30	GRU	MAGDEBURG
1680						52	40.8	11	26.4	4			ΜA	$\mathbf{H}\mathbf{A}$		4.5		GRU	AL/IMARK
1736	11	00				52	36.6	11	51.6	3			AM	AH		3.5		GRU	ALTMARK
1984	12	21	0:	33:4	46	52	50.1	11	01.0		3	G	AM	$\mathbb{N} \mathbb{D}$	2.6			GOR	Salzwedel
* Ere	∋ign	nis	in	Berg	gba	auge	biet	;											
	-																		
1993	7	21	4:	22:3	38	52	51.4	10	59 8		3	G	AM	AH	2.1			GOR	near Salzwedel
* Ere	eign	nis	in	Berg	gba	auge	ebiet	;											

Tabelle 3.3: Liste der Beben der Region Zentral-Sachsen ab Intensität V MSK

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1.993

Region ZENTRAL-SACHSEN (CS) ab Intensität V MSK

DATUM JAHR MO	TA	HERDZE ST M	IT S	BRE	KOORI TTE	DIN⊉ LŽ	ATEN ANGE	QE	TIE H	FE Q	REG3 SR	ION PR	S' ML	TÄRKE INT	RS	REF	LOKATION
823 827 1032 08 1088 05 1323	13 12			51 51 51 51 51	6.0 6.0 6.0 6.0 10 8	$12 \\ 12 \\ 12 \\ 13 \\ 12 \\ 12 \\ 12 \\ 12 \\ $	48.0 48.0 48.0 6.0 33.6) 5) 5) 4) 5 5 4			ප ප ප ප ප ප ප	SA SA SA SA SA		7.0 75 50 7.5 6.5		GRU GRU GRU GRU GRU	N-SACHSEN N-SACHSEN N-SACHSEN R-SACHSEN GRIMMA
1540 06 1552 03 1552 04 1553 08 1568 07	26 06 20 17 26	19 9 19:30		51 50 50 51 51	6.0 34.8 34.2 10. 7.2	12 13 12 13 13	54 .0 4 8 39 .6 30 . 3.0) 4 3 4 5 3 5 4			CS CS CS CS CS CS CS CS	SA SA SA SA SA		6.5 6.0 5.5 6.5 5.5		GRU GRU GRU LEY GRU	N-SACHSEN ANNABERG-BUCHHOLZ SCHNEEBERG MEISSEN N-SACHSEN
1569 01 1674 04 1701 03 1701 03 1701 03	12 08 19 24 26	0:30 6:45 18 4:30		50 50 50 50 50	39.6 35.4 35.4 35.4 35.4	12 12 12 12 12	37 .2 38 .4 38 .4 38 .4 38 .4	2 3 1 3 1 3 1 3 1 3			CS CS CS CS CS	SA SA SA SA SA		5.0 5.0 5.0 5.0 5.0		GRU GRU GRU GRU GRU	SCHNEEBERG SCHNEEBERG SCHNEEBERG SCHNEEBERG
1701 03 1701 04 1711 10 1811 12 * R5= 7	27 08 25 12	15 0:30 19:15 20		50 50 51 50	35.4 35.4 10.8 37.8	12 12 12 12	38.4 38.4 33.0 58.2	4 3 4 3 5 4 2 2	7	4	CS CS CS CS	SA SA SA SA		5.5 5.5 6.5 5.5	60	GRU GRU GRU GRU	SCHNEEBERG SCHNEEBERG LEIPZIG ANNABERG-BUCHHOLZ
1821 10 1869 06 1877 10	28 06 05	21:30 6 4:30		50 50 50	58.2 56.4 48.0	12 12 13	45.(57.(39.()3)3)353	7 5	4 4	CS CS CS	SA SA SA		5.0 5.0 5.5	45	GRU GRU GRU	ZENTRAL-SACHSEN ZENTRAL-SACHSEN ERZGEBIRGE
* R5= 3 1896 11 * R5=12 1900 07 1905 08 * R5=10	; ; A: 26 17 ;	21:10 zi=100; 2:30 3:21	P	50 \xe= 50 51	35.4 =2:1; 25 8 21 0	13 12 12	30.0 44.4 22.8) 2 1 2 3 2	11 10	5 4	CS CS CS	SA SA SA	4.1	5.5 5.0 5.5	21 59	GRU GRU GRU	ERZGEBIRGE JOHANNGEORGENSTADT LEIPZIG
1908 12 * R5=17 1910 01 1914 06	19 ; 06 27	5:03: 3:53 1:44:	51 50	51 50 51	б.б 31.2 21.6	12 13 12	558 15.0 25.8	32)2 32	14 8	4 5	cs cs cs	SA SA SA	3.8	5.5 5.0 6.0	82	GRU GRU GRU	ROCHLITZ; N-SACHSEN ERZGEBIRGE LEIPZIG
* R5=12 1940 05 * Gebir 1979 09 * R5= 2	; gss 25 ;	19:08: chlag; 1:01:	58 R5= 55	51 = 7 50	28.8 ; R6= 36.6	11 4; 12	47 : R7= 41.4	51 2; 42	1 Ve: 5	4 rle 1	cs tzte CS	AH ; To SA	4.3 ote; 2.9	75.0	25	SGM GRU	KRUEGERSHALL, TEUTSCHENTHAL Schneeberg
1982 02	20	4:34:	37	51	21.0	12	26.4	4 1	8	1	CS	SA		5.0		GRU	Leipzig
Tabelle 3.4: Liste der Beben der Region Zentral-Thüringen

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Region ZENTRAL-THÜRINGEN (CT)

DAT	UM		HERDZE	IT		KOOR	DIN₽	TEN		TII	SFE	REG	ION	S	FÄRKE		REF	LOKATION
JAHR	MO	TA	ST M	S	BRE	ITE	LŻ	NGE	QE	H	Q	SR	PR	\mathbf{ML}	INT	RS		
1751	10	02			50	37.2	10	45.	0 3			CT	TΗ		4.0		GRU	THUERINGER WALD
1785	10	15			50	57 6	11	25	23			CT	TH		5 0		GRIT	TENA, STADTRODA
1830	12	ňà			51	6 0	11	37	ົ້ຈັ			CT	ΨU		<i>A</i> 0		CRIT	TENA STADTRODA
1000	11	20	21.20		51	21.0	10	57	2 J 0 J			Om .			4.5		CDU	MILEDINCED MAID
T03T	TT	29	21:30		50	31 4	10	⊃7.: `	202		_	CT	TH		4.0	~ - -	GRU	THUERINGER WALD
1847	04	07	TA:30		50	27.6	ΤT	В.,	43	Τ/	5	$C\Gamma$	ΠH		Б ()	95	NEG	THUERINGER WALD
* R5=	=20;																	
1904	12	11			50	33.0	11	б.	02			\mathbf{CT}	TH		2.5		GRU	THUERINGER WALD
1905	01	31			50	40.8	11	13.	2 3			\mathbf{CT}	\mathbf{TH}		3.0		GRU	POESSNECK
1905	10	15	23:05		50	43 2	11	20.	42			CT	\mathbf{TH}		3.0		GRU	POESSNECK
1908	11	05	5:30		50	58 8	1.0	19.	2^{2}			\mathbf{CT}	\mathbf{TH}		3.0		GRU	THUERINGER WALD
1908	11	05	13.10		50	55 8	11	35	4 2			СТ	TH		4 5		GRII	TENA STADTRODA
1000		v-2	19.10			00.0						<u> </u>			4.5		Q110	
1000	1-1	06	10.20		50	55 0	1.1	25	1 2			<u>r</u> m	тu		2.0		CDU	
1012	<u></u>	10	11.00		50	55.0	10	50.	* 4 1 1			CT	111		2.0		CDIT	COMUS
1910	04	TO	11:20		50	54.0	10	52.	44				TH		3.0		GRU	GOTHA
1913	09	05	8:58		50	54.0	10	52.	44			CT	TH		3.0		GRU	GOTHA
1913	09	27	6:34		50	52 8	10	48.	02			CT	TH		4.0		GRU	GOTHA
1919	11	30	2:30	•	50	51.6	10	34.	8 2			CT	TH		4.0		GRU	THUERINGER WALD
1920	06	30	0		50	57.0	10	51.	03			\mathbf{CT}	TH		3.5		GRU	GOTHA
1924	10	04	2:30		50	53.4	11	17.	42			CT	TH		3.0		GRU	JENA, STADTRODA
1926	01	22	21		50	51.0	11	44.	4 2			CT	TH		3.0		GRU	JENA, STADIRODA
1926	01	28			50	51 6	11	43	8 2			CT	TH		3.0		GRU	TENA STADTRODA
1926	01	28	19.15		50	52.8	11	45	ลั วั			CTP.	TH		3.5.		CRU	TENA STADTRODA
1020	01	20	1.2.1.2		<u>J</u> Ų	52 0	-	ч . ,	0 2			C1	TIK		L . L		QIQ	OHA, DIADIKODA
1026	01	20	16.20		50	51 6	11.	42	ຊ່າ		•	CTT	1013		3.0		CDIT	ארוליסיזירו איזיא 🐪 אואישד
1920	01	27 21	10:30		50	50 0	11	4.0	0 4				111		3.0		GRU	JENA, SIADIRADA
1926	UT.	<u>3⊥</u>	19:00		50	20.0	11 41	19. J.	0 2			CT	TH		4.0		GRU	JENA, STADIRODA
1926	02	06	1/		50	55.8	LL .	33.	4 4			CT	TH		3.5		GRU	JENA, STADIRODA
1926	02	13	1:30		50	55.8	11	35.	4 2			CT	TH		3.5		GRU	JENA, STADTRODA
1926	02	13	17:03		50	55 8	11	35.	42			$C\Gamma$	\mathbf{TH}		3.5		GRU	JENA, STADTRODA
1926	03	01	19:00		50	51.0	11	44	4 2			CT	TH		3.5		GRU	JENA, STADTRODA
1926	10	25			50	57.0	10	42.	6 3			CT	\mathbf{TH}		3.0		GRU	GOTHA
1926	10	25			50	57.6	10	41.	4 3			\mathbf{CT}	\mathbf{TH}		3.0		GRU	GOTHA
1943	04	21	9		51	6.6	10	42.	0 2			\mathbf{CT}	\mathbf{TH}		3.5		GRU	MUELHAUSEN
1943	05	04	6		50	52 2	10	31	8 2			CT	ЧЧ		3 5		GRU	THUERINGER WALD
	•	• •	0			51.1			0 2	-		01			0.0		uno	
1050	07	02			50	58 8	10	10	2.2			CT	नगम		3.0		CDI	
1051	07	14	2.45		50	10.0	10	27	0 5			CE			2.0		CDU	MIET LIAIRCENI
1050	0.5	14	2:42		21		10	41.					1 II		3.0		GRU	MUELIAUSEN
1922	04	13	4		- 0C	49.8	TO	- 20 -	4 4	7		CT	TH		2.5		GRU	GOTHA
1952	04	T3	6		50	49.8	10	56.	4 2			CT	TH		25		GRU	GOTHA
1952	04	14	1		50	49.8	10	56.	4 2			CT	\mathbf{TH}		2.5		GRU	GOTHA
1977	10	11	19:08	: 56	51	11.	11	34				CT	\mathbf{TH}	3.0			ISC	N WEIMAR
1981	07	22	11:31	:13	51	18.	11	24				$C\mathbf{T}$	\mathbf{TH}	2.7			GRF	Kyffhaeuser
1982	05	05	08:55	: 33	51	12.	11	24				CT	TH	2.7			GRF	NE Weimar
1982	05	10	08.28	: 39	51	12	11	18				CT	TH	2.7			GRF	Erfurt, Weimar
1987	1	 	9.49	43	51	18 1	11	24	0	10	G	CT	дн	2.6			BGP	Rossleben
1.707	-	U.	2.72	. 40	51		·	27.	v	10	9	01	L	ы. U			DOR	
1987	12	15	12:51	:42	51	16.8	3 10	9	6			СТ	TH	2.2			MOX	Muelhausen/Thueri

Tabelle 3.5: Liste der Beben der Region Harz

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Region HARZ (HZ)

DATUM	HERDZEI	T	KOORI	DIN	ATEN		TIEFF	REG	ION	3	TÄRKE		REF	LOKATION
JAHR MO TA	ST M	S BE	EITE	LŻ	ÂNGE	QE	ΗQ	SR	\mathbf{PR}	ML	INT	RS		
1894 05 15		51	. 32	11	33 .			HZ	AH		6.0		SP1	EISLEBEN
* Einsturzh	eben;													
1908 11 06	0:26	51	47.4	11	84	2		HZ	AH		3.0		GRU	QUEDLINBURG
1912 09 11	19:45	51	52.2	10	16.2	2	1 G	HZ	ND		3.5		SP2	BAD GRUND/HARZ
* Ereignis	in Berg	bauc	ebiet.	;										
1943 03 05	23	51	45.0	11	31.2	1	14	HZ	AH	4.0	6.5		GRU	SCHTERSTEDT, ASCHERSLEBEN
* Gebirgsso	hlag;													
1971 04 04	05:00:5	53 51	45.	11	31 2	2 1	1	ΗZ	AH	4.6	6.5		G71	SCHIERSTEDT, ASCHERSLEBEN
* Gebirgsso	hlag;													
-	-													
1981 04 08	17:52:3	34 52	30.	11	06.		1 G	HZ	AH	2.6			BGR	Sangerhausen, SE Harz
* Ereignis	in Berg	fbaue	pebiet	;										
1981 07 05	13:29:4	4 5	26.	11	23.		1 G	HZ	AH	2.5			EMS	Bleicherode
* Ereignis	in Berg	baud	rebiet	;										
1982 12 01	03:55:2	6 5	Ĺ 32.	10	43.		1 G	HZ	TH	27			EMS	Nordhausen
* Ereignis	in Berg	jbauo	pebiet	;										

Tabelle 3.6: Liste der Beben der Region Bergbaugebiet Süd-Harz

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Region SUD-HARZ BERGBAUGEBEIT (HM)

94 - J

DATUM	HERDZEI	T KOOR	DINATEN	TIEFE	REGION	I STÄRKE	REF	LOKATION
JAHR MO TA	ST M	S BREITE	LÄNGE QI	ЕНО	SR PH	R ML INT	RS	
1980 10 13	01:09:0	1 51 26	10 30	1 G	HM AH	13.2	BNS	Bleicherode
* Ereignis	1n Berg	baugebiet 65120	; 10_41	16	HM TH	126	FMS	Sondershausen
* Ereiqnis	in Berg	baugebiet	;					
1983 07 02	3:18:4	5 51 25.2	10 39 6	1 1 1	HM TH	I 3.3	GRU	Bleicherode
* Ereignis	in Berg	baugebiet	; 10.27.6	1.6	เหน าาน	126	RCR	Blaicheroda
* Ereignis	in Berg	baugebiet	;	1.6		12.0	DOIN	Dielaieroie
1988 3 17	6:24:5	9 51 29.4	10 26 4	2 1	HM TH	H 2.1 4.5	POT	Bleicherode, S Harz
* Ereignis	in Berg	baugebiet	5					
1992 8 10	18:23:	9 51 20.4	10 42.0		HM TH	121	MOX	Gundersleben, S Nordhausen
* Ereignis	in Bergb	augebiet;						
1993 8 2	4:51:3	1 51 20 6	10 44 5		HM TH	12.5	GRF	Gundersleben, Sondershausen
* Ereionia	in Berg	baugebiet						

Tabelle 3.7: Liste der Beben der Region Hessische Senke

:

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Region HESSISCHE SENKE (HS)

DATUM	ſ	HERDZEIT		KOOR	DIN	ATEN		TIEF	E R	EGI	ON	S	FÄRKE		REF	LOKATION
JAHR MO) TA	ST M S	BRE	ETTE	Ľ	ÁNGE (QΕ	ΗQ	S	R	₽R	ML	INT	RS		
1079 07 1141 03 1767 04 1870 09 1890 08	17 26 13 28 15	00:30	50 50 51 50 50	36.0 36.0 00. 37.8 49.2	9 9 09 9 10	42.0 42.0 42. 33.0 19.8	4 4 3 3 3		H H H H	IS IS IS	HS HS HS HS TH		5.0 5.0 6.5 4.0 4.5	70	GRU GRU S40 GRU GRU	FULDA FULDA ROTENBURG/FULDA FULDA THUERINGER WALD
1903 12 1933 01 * Einst 1975 11 1977 11 1978 03	15 15 15 15 15 15 15 15 15 15 15	22:30 beben; 08:30:13 15:12:33 15:21:43	50 50 50 50 50	20 30 24.6 40. 42.	9 9 8 9 9	48 . 34 . 52 . 4 25 . 54 .	2 3 2 3	1 11 2	H H H H H		BY HS HS HS HS	36 26 25	3.5 4.5 4.5	7 17 36	SGM LA1 NET ISC GRF	RHOEN SW FULDA ECHZELL/WETTERAU E ALSFELD FULDA
1978 05 1978 06 1978 07 1979 01 1982 01	5 26 5 09 7 19 1 20 1 29	14:23:24 12:33:16 16:45 10:56:15 23:03:53	50 50 51 50 50 50	50. 42. 06. 24. 48.	9 9 9 8 9	03. 54. 18 57. 40.	4	10 8 1	H H H H H	IS IS IS IS	HS HS HS HS	2.7 2.4 2.8 2.7 3.4	5.5	22	USG GRF GRF BNS TNS	W ZIEGENHAIN HUENFELD KASSEL Giessen SE Bad Hersfeld
1982 03 1982 11 1983 04 1983 09 1984:07	3 16 L 05 L 28 J 20 7 09	09:46:06 11:08:07 11:54: 6 13:55:40 12:43:09	50 50 50 50 50 50	44 30 24.6 42.0 36.0	9999	43. 36. 35.4 37.2 54.0	3	10 G 6	H H H H	IS IS IS IS	HS HS HS HS	2 6 2 9 2 4 2 7 2 2	3.5		BNS LDG EMS ISC GRU	Huenfeld, N Fulda Herbstein, SW Fulda Herbstein, SW Fulda Vogelsberg Fulda
1985 01 1988 2 1988 5 * vermu	06 2 25 5 11 1tli	1:44:51 14:50: 3 14:11:45 ch Spreng	50 50 50 Jung	34.8 52.8 51.€	10 3 9 5 9	1.8 18.6 16.2	2	8	H H H	IS IS IS	HS HS HS	2.4 2.5 2.2			BNS POT POT	Mellrichstadt/Rhoen Ziegenhain, E Marburg Ziegenhain, E Marburg
* Ereic 1988 7	nis 7 13	in Bergh 11:30:34	. 50 auge 51	91 t ebiet 4 2	; 2 10	0.CT		10	н	IS	HS	2.3 2.0			BGR	Eschwege, N Eisenach
1988 7 * vermu	7 14 itli	13:58:43 ch Spreng	50 Jung	42.6	59	26.4			Н	IS	HS	23			POT	Lauterbach, NW Fulda
1988 8 * vermu 1988 9	3 1 utli 9 5	14:31:40 ch Spreng 13:48:36) 50 Jung 5 50	52.8 ; 19.2	39 29	3.6 53.4			H H	IS IS	HS BY	2.0 2.2			POT POT	Ziegenhain, E Marburg Brueckenau/Rhoen
* vermu 1988 9	1 tli 28 1 tli	ch Sprend 11:59:32 ch Sprend	rung 50	; 33.6	5 9	55 8			H	IS	HS	2.1			POT	Fulda
1988 9 * vermu) 28 1tli	15: 7:10 ch Spreng	50 Jung	, 51 €	5 9	18.6			Н	IS	HS	2.3			POT	Ziegenhain, E Marburg

.) ©

) 5

DA:	TUM		HER	DZE	IT		KOC	DRD.	INA	TEN	1	TI	EFE	REG1	EON	s	TÄRKE		REF	LOKATION
JAHR	MO	TA	ST	М	S	BRE	ITI	Ξ	LÄ	NGI	E QE	Н	Q	SR	PR	ML	INT	RS		
1988	10	28	10:	46:	58	50	54	. 0	9	37	2			HS	HS	21			POT	Neukirchen, Bad Hersf.
* vei	1 1	2⊥10 21	n S	pre	ngu	י ing הא	16	5	6	1 2	o			ъc	110	2 1			നന	Mafold
1300	<u>тт</u>	⊿⊥ -14∧	1.J.: .h. C.	4: 	44 		4 Ų	· 0·	7	<u>ст</u> .	. 0			το	пэ	Z . 1			PUT	AISIEIU
1989	5	31	10:	59:	13	51	15	6	9	16	.8			HS	HS	2 3			POT	W Kassel
* ve:	rmut	:1ic	zh Sj	pre	ngu	ıng;														
1990	2	16	14:	5:	47	50	33	1	9	58	0			HS	HS	2.0			POT	Fulda
* ve:	rmut	tlic	ch S	pre	ngı	ing;														
1991	2	6	20:	5:	29	51	45	6	9	39.	. 6			HS	ND	2.9			USG	Hoexter/Weser
		~~	2 -	~ •	-0		.	-	~	1.0		10	a	110	110	~ 7			- 00	TT- ulaura ATT of Transl
T66T	4	26	12:	24:	59	51	37	. /	9	ΤŬ	4 3	10	G	HS	HS	2.7			ISC	warburg, NW of Kassel
1993	3	4	14:	11:	34	50	40	8	9	55	. 8	- 5		HS	HS	2.1			TNS	Huenfeld
1993	6	16	11:	0:	35	50	42	0	9	48.	. 0	0	G	HS	HS	2.1			BGR	Huenfeld, N Fulda
1993	10	29	11:	27:	17	50	54	.0	9	18.	. 0	0	G	HS	HS	2.0			BGR	Ziegenhain, E Marburg
1993	1 1	9	11:	30:	24	50	36	. 0	9	58	8	0	G	HS	HS	2 2			BGR	Mellrichstadt/Rhoen
* ve	rmut	tlic	ch S	pre	ngu	ing;														

ы Қ. . С

Tabelle 3.8: Liste der Beben der Region Südliches Niedersachsen

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Region SÜDLICHES NIEDERSACHSEN (SX)

DATUM	HERDZEIT	KOORD	INATEN	TIEFE	REGIO	ÓN	STÄRKE		REF	LOKATION
JAHR MO TA	ST M S	BREITE	LÄNGE QE	НQ	SR	PR M	L INT	RS		
1767 01 19		51 59.	9 16.	1	SX I	ND	5.0		HER	BAD PYRMONT
* Einsturz	beben;									
1964 06 04	22:28:22	51 59 0	09 16.	1	SX	ND 3.	2 4 5	15	AH4	BAD FYRMONT
* Einsturz	beben;									
1980 08 10	21:54:28	52 04	10 02	1 G	SX	ND 1.	630		$\bot \mathbf{FT}$	Bad Salzdetfurt
* Ereignis	in Bergba	augebiet;								
1983 04 19	15:46:23	52 13.4	9 52.8	11	SX .	ND 1.	8 5 0	- 3	\mathbf{IFT}	Ahrbergen, N Hildesheim
* Ereignis	in Bergba	augebiet;								
1991 2 15	2:11:17	52 46.2	6 54.6	3 G	SX I	NL 2.	2 3.5		DBN	Emmen/NL
* Ereignis	in Bergba	augebiet;								
1992 6 11	17: 9:42	52 49.8	7 2.4	2 G	SX	ND2.	7 3.5		DBN	Roswinkel/NL, N of Meppen
* Ereignis	in Bergba	augebiet;								
1993 10 9	23:07:57	52 40 7	9 0.2 2	3 G	SX 3	ND 2.	0 5.0	7	LY3	Pennigsehl, W of Nienburg

1993 10 9 23:07:57 52 40 7 * Ereignis in Bergbaugebiet;

Tabelle 3.9: Liste der Beben der Region Nördliches Niedersachsen und Holstein

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Region NÖRDLICHES NIEDERSACHSEN UND HOLSTEIN (NX)

DATUM HERDZEIT		KOORD	IN	TEN	1	TIEFE	REG.	ION	S.	TÄRKE		REF	LOKATION
JAHR MO TA ST M S	BRE	ITE	ĽŻ	ÁNGE Ç)E	НQ	SR	PR	ML	INT	RS		
1323	53	15.	10	25.			NX	ND		5.0		LYK	LUENEBURG
* zweifelhaftes Ere:	igni	s;											
1771 08 08	5 3	33	10	00.	3	1 1	NX	ND		5.0		S40	HAMBURG
* Einsturzbeben:													
1904 12 07	53	33.0	9	59.4	3		NX	ND		2.5		GRU	HAMBURG
* Einsturzbeben:			-										
1907 01 16 23:15	53	34.2	9	48.0	2		NΧ	ND		3.0		GRU	HAMBURG
* Einsturzbehen	~ ~			10.0	-					0.0		Gree	
1929 09 29	53	32.8	9	49 4	1	1 1	NX	ND		4 0		нам	HAMBURG-GR FLOTTBECK
* Einsturzbeben:	20	55.5	1		-	*** ***				1.0			
Diffseur zachen,													
1977 06 02 13-32-23	52	56 9	q	56.7	2	85	NY	ND	4 0	5.5	30	LSS	SOLUTATI. MUNSTER
* P5= 7.	34	50.5	1	30.7	4	U D	THEY	TAT.	ŦŪ	J . J	50	100	Solino, Horona
1993 05 04 10-25-59	54	30.0	10	12.0		Δ	NV	NED	2.2			TOT	Taboo N Kiol
1985 05 04 10.25.50	 110007-0	50.0	τŬ	12 . V		v	1.1127	ND	4.4			TOC	Laboe, N Klei
1096 12 26 07 47 51	so	50 4	6	22		1	NTV	NT	20	4 5		croo	C Accor AT
1980 12 20 07:47:31	.J2 01)000	J9.4 biote	Q	23.		Τ	INV	INF	2.0	4.5		CRO	5 ASSELVING
^ Erelyins in Bergo	auge	DIEC;	c	· · · · ·		2	NTV2	ыт	2 E	4 0		000	
1987 12 14 20:49:48	52	0.00	D	334		2	INA	NL	Z	4.0		CRO	HAASHALEN/NL
* Freignis in Bergo	auge	anec;		FO 0			1.127		n 7	E O		0001	There are a set of the
1989 12 1 20:09:18	34	31.8	4	28.2			NX	INL	4.1	5.0		DBN	PumerendyNL
* Ereignis in Bergo	auge	piet;									•		
1001 4 05 10 06 10	50	F7 0	~	24.0			1.137	ЪTT	n c				
1991 4 25 10:26:32	54	37.0	b	34 .Z		.5	NX	NL	2.6	3.5	5.	DBN	Geelbroek/NL
* Ereignis in Bergo	auge	piet;	~	34 0		2.0			A 7				
1991 8 8 4: 1:15	52	5/.6	b	34.2		3 G	NX	NE	27	3 5		DBN.	Eleveld/NL, S Assen/NL
* Ereignis in Bergo	auge	Diet;	~	20. 6		~ ~			~ .				n an
1991 12 5 0:24:55	53	21.6 1	b	39.0		⊿ G	NX	NL	2.4	.3.0		DBN	MIDDELSCUTT/NL
* Freignis in Bergio	auge	piet;	~			2 -				. -			
1992 5 23 15:29:11	52	57.0	6	34.2		3 G	NX	NL	2.6	. 35		DBN	Geelbroek/NL
* Ereignis in Bergh	auge	blet;	~										
1992 7 22 23:23:13	52	51.6	б	34.8		3 G	NX.	NL	2.6	3.0		DBN	Eleveld/NL
* Ereignis in Bergb	auge	biet;											
			_										
1993 5 7 16:19:48	52	54.0	7	54.0			NX	\mathbb{N}	2.9			BGR	Werlte, W Cloppenburg
* Ereignis in Bergb	auge	biet;	_										
1993 9 22 17:37:04	53	21.0	6	38.4		3 G	NX	ΝL	20	2.5		DBN	Middelstum/NL
* Ereignis in Bergb	auge	biet;											
1993 11 23 21:31:47	53	12.1	6	49.1		- 3 G	NX	ML	2.2	2.5		DBN	Slochteren/NL
* Ereignis in Bergb	auge	biet;											

Tabelle 3.10: Liste der Beben der Region Vogtland ab Intensität V-VI MSK

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Region VOGTIAND (VG) ab Intensität V-VI MSK

DATUM	HERDZEIT	KOOR	DINATEN	TIEFE	REG3	ION	SI	FÄRKE]	REF	LOKATION
JAHR MO TA	ST M S	BREITE	LÄNGE QE	ΗQ	SR	\mathbf{PR}	ML	\mathbf{INT}	RS		
			~								
868		51 .0	12 12 0 4		VG	AH		5.5		GRU	ZEITZ
1326		50 48 0	12 12 0 4		VG	TH		6 5		GRU	CERA
1330 00 10		50 48 0	12 12 0 4		VC	111		5 5		CRU	CEPA
1246		50 49 0	10 10 0 5		vo	111		8 0		CPU	CEPDA
⊥⊃40 th Thodenalth	an i Daadaa M	JU 40 V			٧G	IU		0.0		GILU	GENA
· Erusparu	en; Eraru		10 10 0 5		170	1100		7 5		CDFT	CTTD 3
1306 05 24		50 48.0	TS IS 0 5		γG	TH		1 2		GRU	GERA
1578 04 27	11	50 52.8	12 13 8 4		VG	TH		6.5		GRU	GERA
1598 12 16	07	50 52.2	$12\ 10.8\ 4$		VG	\mathbf{TH}		6.5		GRU	GERA
1695 04 18		50 58 2	11 54 6 3		VG	TH		5.5		GRU	JENA, STADTRODA
1720 07 01	17	50 33.6	12 24 0 4		VG	SA		6.0		GRU	AUERBACH
1770 11 04	1	50 15.0	12 25 8 3		VG	CS		5.5		GRU	KRASLICE/CS
											·
1771 01 06	16	50 15.0	12 25.8 3		VG	CS		6.0		GRU	KRASLICE/CS
1789 08 26	9.30	50 33 0	12 7 2 3		VG	SA		6.0	35	GRU	PTATIEN
* P5=12.	5.50	20 22:0				1		5.0		CI.C	
1854 01 12	12	50 10 8	12 30 6 3		370	Ce		5 5		CRIT	KPACLICE (CS
1024 UL 13	15.20	50 12 0	10 24 0 2		VG VC	CO CC		5.5		COIL	COVOLOV /CC
1057 OC 07	16:00	50 15.2	12 34.2 3	10 E	YG TZC			55	100	CDT	
182/ 06 0/	15:07	50 49.2	12 5.4 2	12 S	VG	TH		5.5	T00	GKU	GERA
* R5= 8;											
1872 03 06	15:55	50 51.6	12 16 8 2	94	VG	TH		7.5	290	GRÜ	POSTERSTEIN
* R5=74; V	erletzte;	Tote; V	eränd. an (Quelle	n;				· .		en werden eine Albeiten
1875 11 23	0:45	50 30 0	12 8 4 3	54	VG	SA		5.5	31	GRU	PLAUEN
* R5= 3;			• ·	•:							· · · ·
1883 10 20	22:30	50 52.2	12 10 8 3	13 5	VG	TH		5.5	50	GRU	GERA
* R5= 1;				•							
1888 12 26	0:12	50 30 6	12 24 0 3	94	VG	SA		5.5	38	GRU	AUERBACH
* R5=12					1.1						· · ·
1896 05 16	20.50	50 30 0	12 602		VC	CA		6.0	25	CRU	PT ATTEN
T030 03 T0	20.00	50 50.0			10			00	20	0100	
1007 10 05	01	50 21 0	13 74 0 2	0.4	177	C 7		5 5		CDU	
109/10/20	21	50 ZI.0	12 24.0 3	74	vG	DH		5.5		GRU	OBERES VOGILAND
* KO#14;	10.15	50 01 0	10 00 0 0	0.4				C 0		anr	
189/ 10/29	19:45	50 21.0	12 28 8 3	84	٧G	cs		6.U		GRU	KRASLICE/CS
* R5=15;											
1897 11 07	4:45	50 18.0	12 30.0 5		ΨG	CS		6.0		GRU	KRASLICE/CS
1897 11 07	4:58	50 21.0	12 28.8 3	84	VG	CS		6.5		GRU	KRASLICE/CS
* R5=20;											
1897 11 17	6:30	50 13.2	2 12 19 2 3	94	VĠ	SA		6.0		GRU	OBERES VOGTLAND
* R5=15;											
/											

HERDZEIT KOORDINATEN TIEFE REGION STÄRKE REF LOKATION DATUM JAHR MO TA ST M S BREITE LÄNGE OE HO SR PR ML INT RS GRU OBERES VOGTLAND 1897 11 17 7:43 50 13 2 12 19 2 3 94 VG SA 5.5 * R5= 9; 1900 07 25 18:40 50 21 0 12 27.0 2 54 VG CS 4 0 5.5 GRU KRASLICE/CS * R5= 7; 1903 02 21 21:09:06 50 20.4 12 28 2 2 54 VG CS 3.8 6.0 38 GRU KRASLICE/CS * R5=12; 1903 02 23 5:31:47 50 18 0 12 25 2 2 74 VG CS 3.7 5.5 GRU KRASLICE/CS * R5=12; 1903 02 25 23:11:58 50 16.2 12 19 8 2 7 4 VG GRU OBERES VOGTLAND SA 3.0 6.0 * R5=15; 1903 03 05 0:50:18 50 18 6 12 19 8 2 12 5 VG 5 5 56 GRU OBERES VOGTLAND SA 3.9 * R5=15; 1903 03 05 20:37:06 50 22.2 12 25.2 2 10 4 VG SA 4.2 6 5 135 GRU OBERES VOGTLAND * R5=24; R6= 8; SA 4.2 1903 03 05 20:55:32 50 22.2 12 25 2 2 10 4 VG 6 5 135 GRU OBERES VOGTLAND * R5=24; 1903 03 06 1:13:10 50 15.6 12 16.8 2 9 4 VG SA 3.1 5.5 51 GRU OBERES VOGTLAND * R5=10; 1903 03 06 4:57:29 50 20.4 12 28.2 2 14 4 VG 6.0 130 GRU KRASLICE/CS CS 4.2 * R5=24; 1903 03 06 12:59:45 50 16.2 12 19.8 2 VG SA 3.6 5.5 GRU OBERES VOGTLAND * R5=13; 1903 03 06 19:11:14 50 15 6 12 16.8 2 16 4 68 GRU OBERES VOGTLAND ٧G SA 4.0 5.5 * R5= 6; 1903 03 07 5:00:51 50 22.2 12 28.8 2 10 5 VG CS 4.2 5.5 57 GRU KRASLICE/CS * R5= 4; 1903 03 08 6:22:32 50 21 0 12 30 0 2 8 4 VG CS 4.0 5.5 50 GRU KRASLICE/CS * R5= 5; 1903 04 27 16:08:04 50 16 2 12 17 4 2 5 4 MG SA 3.8 6.0 GRU OBERES VOGTLAND 1908 10 21 14:04:09 50 16.2 12 19 2 2 10 5 VG SA 3.7 5.5 50 GRU OBERES VOGTLAND * R5=12; 1908 10 21 20:39:27 50 16.8 12 17 4 2 10 5 VG SA 38 6.0 77 GRU OBERES VOGTLAND * R5=20; 1908 10 22 21:42:36 50 21.0 12 29.4 2 9 4 VG CS 3.8 5.5 45 GRU KRASLICE/CS * R5= 2; 1908 11 03 12:01:48 50 13.8 12 16 2 2 8 4 VG BY 3.4 5.5 47 GRU SELB * R5= 8; 1908 11 03 13:24:42 50 13.8 12 18.6 2 10 4 VG SA 3.9 85 GRU OBERES VOGTLAND 6..0 * R5=20; 1908 11 03 17:21:17 50 20.4 12 28 2 2 10 4 VG CS 4.6 6 5 120 GRU KRASLICE/CS * R5=30; 1908 11 04 3:32:51 50 21.6 12 29.4 2 64 VG CS 3 8 6.0 60 GRU KRASLICE/CS * R5= 6; 1908 11 04 10:55:57 50 20 4 12 28 2 2 94 VG CS 4.3 6.5 GRU KRASLICE/CS * R5=20; 1908 11 04 13:10 50 20.4 12 28 2 3 94 VG CS 4.5 6.5 85 GRU KRASLICE/CS * R5=27; 1908 11 04 20:41:38 50 16 8 12 22 2 2 14 4 VG SA 4 0 6.0 GRU OBERES VOGTLAND * R5=27;

• 5 - -

din a

STÄRKE DATUM HERDZEIT KOORDINATEN TIEFE REGION REF LOKATION JAHR MO TA ST M S BREITE LÄNGE OE HO SR PR ML INT RS 1908 11 06 4:35:53 50 20 4 12 28 2 2 14 4 VG CS 4 6 6 5 160 GRU KRASLICE/CS * R5=41; 1926 01 28 16:57:37 50 56.4 11 56.4 1 6 4 TH 3.9 6.0 38 NEU ELSENBERG VG * R5=13; 1985 12 14 5:38: 6 50 9.0 12 23.4 CS 4.2 6.5 97 ISC Hatzenreuth, Cheb/CS 10 VG * R5=13; R6= 5; 1985 12 20 16:36:29 50 9.6 12 26.4 CS 4 0 6 0 111 ISC Hatzenreuth, Cheb/CS 9 VG * R5=12; ISC Hatzenreuth, Cheb/CS 1985 12 21 10: 4:10 50 10.2 12 25.2 10 VG CS 4.0 60 1985 12 21 10:16:20 50 13.7 12 27.4 10 VG CS 5.1 7.0 160 FUR Klingenthal, Kraslice/CS * R5=47; R6=24;
 1985
 12
 23
 3:24:48
 50
 10.2
 12
 25.2

 1985
 12
 23
 4:27:
 9
 50
 14.1
 12
 28.0
 5 5 ISC Hatzenreuth, Cheb/CS 6 5 143 FUR Klingenthal, Kraslice/CS 9 CS 3.9 VĠ 9 VG CS 4.1 * R5=18; 1985 12 24 0: 4:18 50 14.0 12 28.1 8 ٧G CS 4.2 5.5 89 FUR Klingenthal, Kraslice/CS * R5= 9; 1986 01 20 23:38:30 50 14 7 12 26 8 CS 4.8 6.5 170 FUR Klingenthal, Kraslice/CS 9 VG * R5=32; R6=15; 1986 01 23 2:21:57 50 10.2 12 26.4 9 CS 4.5 5.5 75 ISC Hatzenreuth, Cheb/CS VG * R5=15;

Tabelle 3.11: Liste der Beben im Umkreis von 100 km um Schacht Bartensleben/Morsleben

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993 im Umkreis von 100 km um den Schacht Bartensleben (52° 13.48' N / 11° 6.13 E) des Endlagers Morsleben HERDZEIT KOORDINATEN TIEFE REGION DATTIM STÄRKE JAHR MO TA ST M S BREITE LÄNGE OF HQ SR PR ML INT RS REF DIST LOKATION 997 52 6 0 11 36.0 5 GRU 37. ALTMARK AH AM 6.0 52 30 1012 11 30. 4 AM AH 5.5 100 \$40 41. ALTMARK 52 36.0 11 54.0 4 ALTMARK 1202 68 AM AH 3.5 GRU 1298 52 6.0 11 36.0 4 AM AH 4.0 GRU 37. MAGDEBURG 1409 08 23 22 52 06. 11 24. 25 MAGDEBURG 4 AM AH 6.0 GRM 1562 52 24 0 11 31 8 4 AH 4.5GRU 35 ALTMARK AM 1576 04 27 10:30 52 7.8 11 38.4 3 40 30 GRU 38 MAGDEBURG AH AΜ 52 40.8 11 26.4 4 45 GRŰ 56 ALTMARK 1680 AM AΗ 67. 1736 11 00 52 36.6 11 51.6 3 AH 3.5 ALTMARK GRU AM 1789 05 17 52 24 0 12 27 0 3 \mathbb{ND} BR 5.0 GRU 94 PLAUE a d HAVEL 1894 05 15 51 32 11 33. EISLEBEN HZAH 6.0 SPl 83. * Einsturzbeben; 1908 11 06 0:26 51 47 4 11 8 4 2 H7. AH 3.0 GRU 48. QUEDLINBURG 1912 09 11 19:45 51 52.2 10 16.2 2 1 G HZND 3.5 SP2 69 BAD GRUND/HARZ * Ereignis in Bergbaugebiet; 1940 05 24 19:08:58 51 28.8 11 47.5 1 1 4 CS AH 4.3 95 7.5 25 SGM KRUEGERSHALL, TEUTSCHENTHAL * Gebirgsschlag; R5= 7; R6= 4; R7= 2; Verletzte; Tote; 1943 03 05 23 51 45 0 11 31 2 1 1 4 HZ AH 4 0 6 5 GRU 60. SCHIERSTEDT, ASCHERSLEBEN * Gebirgsschlag; SCHIERSTEDT, ASCHERSLEBEN 1971 04 04 05:00:53 51 45. 11 31.2 1 1 HZ AH 4.6 6.5 G71 60 * Gebirgsschlag; 1980 08 10 21:54:28 52 04 10 02 1 G SX ND 1.6 3.0 IFT 75 Bad Salzdetfurt * Ereignis in Bergbaugebiet; 1980 10 13 01:09:01 51 26. 10 30 97. BNS Bleicherode 1 G HM AH 3.2 * Ereignis in Bergbaugebiet; 1981 04 08 17:52:34 51 30 81. Sangerhausen, SE Harz 11 06 1G HZ AH 2.6 ВĞR * Ereignis in Bergbaugebiet; 1981 07 05 13:29:44 51 26. 11 23. 1 G HZ AH 2.5 EMS 90... Bleicherode * Ereignis in Bergbaugebiet; 1982 12 01 03:55:26 51 32 10 43 81. Nordhausen 1G HZ TH 2.7 EMS * Ereignis in Bergbaugebiet; 1983 04 19 15:46:23 52 13.4 9 52.8 84 Ahrbergen, N Hildesheim 11 SX ND 18 5.0 3 IFT * Ereiqnis in Bergbaugebiet; 1983 07 02 3:18:45 51 25 2 10 39 6 1 1 1 HM TH 3 3 95. GRU Bleicherode * Ereiqnis in Bergbaugebiet; 1984 12 21 0:33:46 52 50 1 11 01 0 3 G AM AH 2.6 GOR 68. Salzwedel * Ereignis in Bergbaugebiet; 1987 1 23 13:34:12 51 41 4 11 54 6 10 G CS AH 2.4 BGR 81. Koethen 1988 3 17 6:24:59 51 29 4 10 26 4 2 1 POT 94 . Bleicherode, S Harz HM TH 2.1 4.5 * Ereignis in Bergbaugebiet; 1992 8 1 6:20:12 51 33 0 11 48 0 0 CS AH 2 5 2.0 CLL89. near Halle a. d. Saale * Ereignis in Bergbaugebiet; 1992 8 1 6:20:47 51 33.0 11 48.0 0 CLL 89 near Halle a d Saale CS AH 2.3 2 0 * Ereignis in Bergbaugebiet; 1993 7 21 4:22:38 52 51 4 10 59 8 3 G AM AH 2:1 GOR 71. near Salzwedel * Ereignis in Bergbaugebiet;

Tabelle 3.12: Liste der Beben ab Intensität V MSK im Umkreis von 210 km um Schacht Bartensleben/Morsleben

AUSZUG AUS DEM ERDBEBENKATALOG FÜR DIE BUNDESREPUBLIK DEUTSCHLAND MIT RANDGEBIETEN FÜR DIE JAHRE 800 - 1993

Beben mit Intensität ab V MSK im Umkreis von 210 km um den Schacht Bartensleben (52° 13.48' N / 11° $\,$ 6.13 E) des Endlagers Morsleben

DATUM HERDZEIT	KOORDINATEN	TIEFE REGION	STÄRKE	
JAHR MOTAST MS	BREITE LÄNGE OE	HQ SR PR	ML INT RS REF	DIST LOKATION
823	51 6.0 12 48.0 5	CS SA	7.0 GRU	172. N-SACHSEN
827	51 60 12 48 0 5	CS SA	75 GRU	172. N-SACHSEN
868	51 0 12 12 0 4	VG AH	55 (380	156 28172
007	57 6 0 31 36 0 5	70 711 7M 7U	60 CPU	37 ALTMARK
1010	52 20 11 20 4		5 5 100 \$40	
1012	52 50. LL 50. 4	AM AN	0.0 TOO 040	41 HEIRIG
1032 08 13	51 60 12 48 0 4	CS 53	50 द्राय	172 N-SACHSEN
1079 07 17	50 36 0 9 42 0 4	HC HC	5.0 CRU	
1099 05 30	51 60 13 60 5		7.5 (201	186 N-SACHSEN
1004	51 0.0 10 10 0.0 J		5.0 CPU	
1141 02 26		VG HI	5.0 CPU	
1141 03 26	30 30 0 9 42 0 4	cn cn	J.V GRU	203. FOLLA
1202	51 10 9 10 22 6 4	<u> </u>	6.5 CDU	154 CRIMA
1202	52 15 10 26		50 198	
±323	55 15. 10 25. Sonta	INA IND	У.О ШК	123 LOEABOURS
* 2Werremattes Fre	EQ 49 0 10 10 0 4	דודר ייידיד	6 5 CDU	176 CEDA
1320			GLU GRU	176 GENA
1332 02 12	50 48.0 LZ 12.0 4	VG TH	5.5 GRU	176 OTED
1340	⊃U 48.0 L∠ L2.U 5 theat	VG TH	SU GRU	176 GERA
* Erdspalten; Erdru	itscn;			
1266 05 04	50 40 A 10 10 A		7 5 (1911	176 (1503
1366 05 24	50 48 0 12 12 0 3	VG TH	7.5 GRU	DE MACINERIAS
1409 08 23 22	52 06 11 24 4	AM AH	6 U GRM	25 MAGDEBURG
1540 06 26 19	51 6.0 12 54.0 9	S CS SA	6.5 GRU	176 N-SACHSEN
1553 08 17 19:30	51.40. 13 30. 5	CS SA	: 0.5 LEY	203 MELSSEN
1558 05 17	50 52.8 12 13.8 5) VG TH	5.0 GRU	169 GERA
1500 07 00	E1 7 0 10 0 0	· · ·	E E CDT	190 N-CACTICEN
				102 N-DAURDEN
1569 UL 12	50 39.6 12 37.2 3		S.U. GRU	204. SCHNEBERS
15/8 04 2/ 11	50 52.8 12 13.8 4	VG TH		169 GERA
1578 05 04	50 52 8 12 4 8 3	VG TH	50 GRU	164 GERA
1598 12 16 07	50 52 2 12 10 8 4	I VG TH	. 6.5 GRU	TP8 GERA
1610 10 01	50.04 0.40 5		5 5 00 C40	365 DTET ECET 1
	- 02 04. 0 42. 3 - E0 E0 0 11 E4 6 1		5.5 20 540	160 TEMP CURDON
1690 11 23 9	50 58.2 11 54.6 3	VG TH		150. UENA, STADIRALA
1695 04 18	50 58.2 11 54.6 3	VG TH		150. JENA, STADIRULA
1711 10 25 19:15	51 10.8 12 33.6 4	CS SA	6.5 60 GRU	154 LEIPZIG
1720 07 01 17	50 33.6 12 24.0 4	I VG SA	6.0 GRU	206 AUERBACH
	Fn n n n n n			
1767 01 19	51 59 9 16	1 SX ND	5.0 HER	129. BAD PYRMONI
* Einsturzbeben;				
1767 01 20 09:30	51 41. 8 20	MU NW	5 0 35 S40	200 LIPPSTADT
1767 04 13 00:30	51 00. 09 42. 3	B HS HS	6.5 70 S40	167 ROTENBURG/FULDA
1771 08 08	53 33. 10 00 1	3 1 1 NX ND	5.0 S40	165 HAMBURG
* Einsturzbeben;				
1785 10 15	50 57 6 11 25 2 3	CT TH	50 GRU	142. JENA, STADTRODA

STÄRKE DATUM HERDZEIT KOORDINATEN TIME REGION JAHR MO TA ST M S BREITE LÂNGE OF HO SR PR ML INT RS REF DIST LOKATION 52 24 0 12 27 0 3 BR 94. PLAUE a.d. HAVEL 1789 05 17 ND. 5.0 GRU 1789 05 18 50 37 2 12 12 0 3 VG SA 5.0 GRU 194. GREIZ 1789 07 27 12:40 205. PLAUEN 50 30 0 12 8.4 3 SA 5.0 VG GRU 1789 08 26 9:30 50 33 0 12 7.2 3 35 GRU 199. PLAUEN ٧G SA 6.0 * R5=12; 1799 06 19 2 50 52.2 12 10.8 2 ٧G TH50 GRU 168 GERA 5.0 45 GRU 180. ZENFRAL-SACHSEN 1821 10 28 21:30 50 58 2 12 45 0 3 7 4 CS SA. 1847 04 07 19:30 50 27 6 11 8 4 3 17 5 CT TH 6.0 95 NEG 196. THUERINGER WALD * R5=20; 1857 06 07 15:07 5.5 100 GRU **GFRA** 50 49.2 12 5.4 2 12 5 VG TH 171. * R5= 8; 1862 01 09 15:55 50 40 2 11 48 0 4 VG \mathbf{TH} 5.0 GRU 180. POESSNECK ZENTRAL-SACHSEN 1869 06 06 6 50 56.4 12 57.0 3 CSSA 5.0 GRU 192 POSTERSTEIN 1872 03 06 15:55 50 51.6 12 16.8 2 9 4 VG TH 7.5 290 GRU 172 * R5=74; Verletzte; Tote; Veränd, an Quellen; 1875 11 23 0:45 50 30 0 12 8 4 3 5 4 VG SA 5.5 31 GRU 205 PLAUEN * R5= 3; 1883 10 20 22:30 50 52.2 12 10.8 3 13 5 VG 50 GRU TH 5.5 168 GERA * R5= 1; 1894 05 15 51 32 11 33 HZ. AH 6.0 SP1 83 EISLEBEN * Einsturzbeben; 1896 05 16 20:50 25 GRU 50 30.0 12 6.0 2 VG SA 6.0 204. PLAUEN 1902 05 01 4:30 50 39 6 12 13 2 2 VG SA 3 6 5.0 GRU 191 GREIZ * R5= 2; 1905 08 17 3:21 51 21.0 12 22.8 2 10 4 CS SA 4.1 5.5 59 GRU 131 LEIPZIG * R5=10; 1908 11 03 15:30 50 28 2 11 32 4 2 VG BY 5.0 GRU 198. FRANKENWALD 1908 11 04 1:55:15 50 32.4 12 22.8 2 11 5 VG SA 3.2 5.0 39 GRU 207 : AUERBACH * R5= 4; 1908 11 12 3:55 50 39 6 12 13 2 2 VG SA 5.0 GRU 191. GREIZ 1908 12 19 5:03:51 51 6 6 12 55 8 2 14 4 CS SA 3.8.5.5 82 GRU 177 ROCHLITZ; N-SACHSEN * R5=17; 1910 11 03 3:05 50 39.6 12 13.2 2 VG SA 5.0 GRU 191. GREIZ 1911 10 13 4:10 50 39 6 12 13 2 2 191 VG SA 5.0 GRU GREIZ 1914 06 27 1:44:50 51 21 6 12 25 8 2 133 LEIPZIG 8.5 CS SA 6.0 GRU * R5=12; 1926 01 28 16:57:37 50 56 4 11 56 4 1 6 4 VG TH 3.9 6.0 38 NEU 154. EISENBERG * R5=13; 1940 05 24 19:08:58 51 28.8 11 47.5 1 1 4 CS AH 4.3 7.5 25 SGM 95. KRUEGERSHALL, TEUTSCHENTHAL * Gebirgsschlag; R5= 7; R6= 4; R7= 2; Verletzte; Tote; 1943 03 05 23 51 45 0 11 31 2 1 1 4 Hz AH 4.0 SCHIERSTEDT, ASCHERSLEBEN 6.5 GRU 60. * Gebirgsschlag; 1953 02 22 20:16:21 50 55. 10 00. 1 1 4 WR HS 5.0 8.0 35 SGM 164. HERINGEN * Gebirgsschlag; MS=4.6; R5= 9; R6= 5; R7= 2; Verletzte; Erdspalten; 1958 07 08 05:02:24 50 50. 10 07. 1 1 4 WR TH * Gebirgsschlag; MS=4.4; R5= 7; R6= 4; R7= 2; 7 5 19 SGM 169 MERKERS

1961 06 29 11:52:49 50 49 2 10 6.6 1 1 4 WR TH 3.7 6.0 GRU 171. MERKERS * Gebirgsschlag; R5= 4; DATUM HERDZETT KOORDINATEN TIEFE REGION STÄRKE JAHR MO TA ST M S BRETTE LÄNGE QE H Q SR PR ML INT RS REF DIST LOKATION 1971 04 04 05:00:53 51 45. 11 31 2 1 1 HZ AH 4.6 6.5 G71 60. SCHIERSTEDT, ASCHERSLEBEN * Gebirgsschlag; 1975 06 23 13:17:36 50 48. 10 00. 1 1 1 WR TH 5.2 8.0 75 LY1 176. SUENNA/WERRATAL * Gebirgsschlag; MS=5.0; R5=10; 1977 06 02 13:32:23 52 56.9 9 56.7 2 8 5 NX ND 4.0 5.5 30 LSS 112 SOLITAU, MUNISTER * R5= 7; 1982 01 29 23:03:51 50 48 9 40 81 HS HS 3.4 5.5 22 TNS 187. SE Bad Hersfeld 1982 02 20 4:34:37 51 21.0 12 26.4 1 8 1 CS SA 5.0 GRU 134 Leipzig 1983 04 19 15:46:23 52 13.4 9 52.8 11 SX ND 1.8 5.0 3 IFT 84. Ahrbergen, N Hildesheim * Ereignis in Bergbaugebiet; 1989 3 13 13:02:17 50 48. 10 03. 1 WR TH 5.6 8.5 140 LGA 174. Voelkershausen/Kalibergbau * Gebirgsschlag; R5=15; R6= 8; R7= 4; R8= 1; 1993 10 9 23:07:57 52 40 7 9 0 2 2 3 G SX ND 2 0 5.0 7 LY3 151. Pennigsehl, W of Nienburg * Ereignis in Bergbaugebiet; 1996 09 11 03:36:36 51 26.9 11 50.7 1 1 1 CS AH 4.9 6 5 TKL 100 Teutschenthal * Gebirgsschlag; MS=5.0; R5= 7; R6= 3;

Seismische Quell- regionen	Beginn Inte	des Beob. rvalls	Herd- tiefe	kumul, Beben- zahl	I _{max} beob.	Lineare R (Werteb	legression ereich)	Aktivitä	tsrate ²
	Jahr	mit I ₀	km	Nc (I <u>k</u> ≥4)		a	b	Ny	für 1 ₀
südl. Altmark (sAM)	997	6.0	6/8	9	6.0	1.903 (4 -	0.239 · 6)	0.0089	4
Zentral-Sachsen ³ (CS)	823	7.0	8	69	7.5	3.20 (5 -	0.354 - 8)	0.0519	4
Vogtland ⁴ (VG)	868	5.5	10	$174 (I_0 \ge 5)$	8.0	5.233 (5 -	0.585 - 8)	0.1807	5
Background BG ₁	997	6.5	8	$\begin{array}{c} 19 \\ (I_0 \geq 5) \end{array}$	6.5	4.564 (5	0.639 - 7)	000212	5
Background BG2	1079	5.0	8	14 ($I_0 \ge 5$)	6.5	4.053 (5	0.573 - 7)	0.00175	5

Tabelle: 5.1Parameter der seismischen Quellregionen und der seismischenHintergrundaktivität

BG₁ = Hintergrundaktivität ohne die Quellregionen: CS und VG.

BG₂ = Hintergrundaktivität ohne die Quellregionen: sAM, CS und VG

Der Absorptionskoeffizient wurde einheitlich mit $\alpha = 0.001 \, [\text{km}^{-1}]$ angenommen.

Die Intensitätsklasse I_k ist hier so definiert, daß sie alle Beben mit $I_0 = I_k - 0.5$ und $I_0 = I_k$ beinhaltet.

¹ Der Wertebereich (Intensitäten) der Regressionsanalyse (lg Nc = $a - b \cdot I_0$) wurde in Abhängigkeit von der jeweiligen Datenliste festgelegt und ist in Klammern angegeben.

- ² Die seismische Hintergrundaktivität wurde für ein Gebiet von 200 km um den Standort berechnet. Die Flächen der innerhalb des Backgroundgebietes (BG) liegenden seismischen Quellen sind in der Aktivitätsrate des BG berücksichtigt. Die Wirkung der Gebiete der seismischen Quellen wurde aus den Erwartungswerten des BG herausgerechnet.
- ³ Die seismotektonische Region Zentral Sachsen (CS) wurde abweichend von der seismogeographischen Region Zentral Sachsen definiert. Die südliche Grenze wurde nach Norden verschoben und wird nunmehr durch die Nordgrenze des Erzgebirges gebildet. Damit liegt die gesamte seismotektonische Region CS im 200 km Bereich um Morsleben.
- ⁴ Durch die Festlegung der unteren Intensitätsschwelle mit $I_0 = 5$ wurde die überwiegende Zahl von Vor- und Nachbeben nicht aufgenommen. Trotzdem bleiben noch abhängige Beben im Datenensemble, was die Konservativität der Abschätzung erhöht.

Tabelle 5.2: Anteil der Quellregionen und der seismischen Hintergrundaktivitätam Gesamtrisiko für die Standortintensitäten Is \geq 5.5 und Is \geq 6.5

Modell 1 (Kurven A1 & A2 in Abb. 5.1): 2 Quellen + BG_1 mit ($I_{max} = I_{0max beob} + 1.0$)

Seismische Quellregion	P (I _S ≥ 5.5) pro Jahr	Beitrag zum Gesamtrisiko	P (I _S ≥ 6.5) pro Jahr	Beitrag zum Gesamtrisiko
Zentral-Sachsen ¹ (CS)	2.23 10 ⁻⁵	15.8 %	1.76 10 ⁻⁷	2.1 %
Vogtland (VG)	4.44 • 10 ⁻⁵	31.5 %	2.09 · 10 ⁻⁷	2.5 %
Hintergrundseis- mizität BG1	7.39 · 10 ⁻⁵	52.4 %	7.94 10 ⁻⁶	95.4 %
Gesamtrisiko ²	1.41 · 10 ⁻⁴	ca. 100 %	8.32 · 10 ⁻⁶	100 %

P = Überschreitenswahrscheinlichkeit

Applied Applied

BG₁ = Hintergrundaktivität ohne die Quellregionen: CS und VG.

¹ CS besteht hier nur aus dem Bereich, der in CS innerhalb eines Radius von R = 200 km (Background) um Morsleben liegt, also ohne das Erzgebirge.

² Aufgrund von numerischen Rundungsfehlern ergeben sich nicht exakt 100 %.

Tabelle 5.3:Anteil der Quellregionen und der seismischen Hintergrundaktivität
am Gesamtrisiko für die Standortintensitäten Is \geq 5.5 und Is \geq 6.5

Modell 2 (Kurven 1 bis 4 in Abb. 5.1): 3 Quellen + BG₂ mit ($I_{max} = Io_{max beob} + 1.0$)

Seismische Quellregion	P (I _s ≥ 5.5) pro Jahr	Beitrag zum Gesamtrisiko	P (I _S ≥ 6.5) pro Jahr	Beitrag zum Gesamtrisiko
südl. Altmark (sAM)	1.09 10-4	59.2 %	1.15 10 ⁻⁵	95.8 %
Zentral-Sachsen ¹ (CS)	2.23 10 ⁻⁵	12.1 %	1.76 10 ⁻⁷	1.5 %
Vogtland (VG)	4.44 · 10 ⁻⁵	24.1 %	2.09 · 10 ⁻⁷	1.7 %
Hintergrundseis- mizität BG ₂	7.79 · 10 ⁻⁶	4.2 %	5.00 · 10 ⁻⁸	0.4 %
Gesamtrisiko ²	1.84 10-4	ca. 100 %	1.20 · 10 ⁻⁵	ca. 100 %

 $\mathbf{P} = \mathbf{U}$ berschreitenswahrscheinlichkeit

and the state

BG₂ = Hintergrundaktivität ohne die Quellregionen: sAM, CS und VG.

¹ CS besteht hier nur aus dem Bereich, der in CS innerhalb eines Radius von R = 200 km (Background) um Morsleben liegt, also ohne das Erzgebirge.

 2 Aufgrund von numerischen Rundungsfehlern ergeben sich nicht exakt 100 %.

Untergrund-	v _p	V _s	Dichte	Poisson
klasse	[m/s]	[n:/s]	[g/cm ³]	zahl
A Holozän, Lockersedimente und Böden niedriger Impedanz, mindestens 5 m mächtig	< 1000	< 400	1.8	04 - 05
M mittelsteife halbverfestigte Se- dimente, weder (A) noch (R)	1000 - 3000	400 - 1100	2.1	0.3 - 0.4
R Fels, gut verfestigtes, wenig poröses Gestein	3000 - 4500	1100 - 2800	2.4	0.2 - 0.3

Tabelle 6.1:Klassifizierung des Untergrundes nach physikalischen Materialpa-
rametern (aus: IfBt-Abschlußbericht 1983; HOSSER 1987, Tab. 2).

v_p = Geschwindigkeit der Kompressionswelle

 $v_s = Geschwindigkeit der Scherwelle$

Tabelle 6.2 a: Stratigraphie und Geschwindigkeiten v_p der Kompressionswellen über der Salzstruktur nahe Schacht Bartensleben (ZIRNGAST 1997).

Zur Lage der Bohrungen siehe Abb. 61.

Bohrung: **DpMors40** ca. 400 m nordwestlich vom Schacht Gauß-Krüger-Koordinaten R: 4 438420,94; H: 5 788474,19

Stratigraphische Einordnung	Sch		
	Teufe [m]	Mächtigkeit [m]	v _p [m/s]
Quartär (q)	6	6	416
Oberer Keuper (ko)	66	60	2073
Jura (ju)	99	33	2463
Oberer Keuper (ko)	110	11	2319
Unterer Jura, Lias (ju)	160	50	2231
Unterer Jura, der Hettang oder Angulaten Schichten (juhe)	163	3	3300
Unterer Jura, Lias (ju)	257	94	2458
Hutgestein (zcr)	291	?	3500

Bohrung: **DpMors51** ca. 125 m südwestlich vom Schacht Gauß-Krüger-Koordinaten R: 4 438572,09; H: 5 788105,85

Stratigraphische Einordnung	Schichten					
	Teufe [m]	Mächtigkeit [m]	v _p [m/s]			
Quartär (q)	2	2 ·	696			
Oberer Keuper (ko)	19	17	842			
Steinmergelkeuper (kmSM)	133	114	2678			
Oberer Gipskeuper (kmGO)	222	89	2889			
Oberer Keuper (ko)	264	42	2500			

Bohrung: DpMors69 ca. 330 m nordöstlich vom Schacht Gauβ-Krüger-Koordinaten R: 4 438790,07; H: 5 788534,03

Stratigraphische Einordnung	Sch		
	Teufe [m]	Māchtigkeit [m]	v _p [m/s]
Quartär (q)	81	81	1364
Obere Kreidesande der Oberen Alleringerslebener Schicht (kroALO)	148	67	1882
Obere Kreidesande der Unteren Alleringerslebener Schicht (kroALU)	194	46	2788
Hutgestein (zcr)	245	51	4900

Tabelle 6.2 b: Stratigraphie und Geschwindigkeiten v_p der Kompressionswellen am Rand der Salzstruktur Morsleben (ZIRNGAST 1997).

Stratigraphische Einordnung	Schichten	Schichten				
	Teufe [m]	Mächtigkeit [m]	vp [m/s]			
Quartär (q)	2	2	667			
Oberer Keuper (ko)	120	118	1843			
Steinmergelkeuper (kmSM)	283	163	3058			
Oberer Gipskeuper (kmGO)	365	82	3526			
Schilfsandstein (kmS)	409	44	3083			
Unterer Gipskeuper (kmGU)	534	125	3563			
Unterer Keuper (ku)	590	56	3643			
Oberer Muschelkalk (mo)	658	68	4697			
Mittlerer Muschelkalk (mm)	723	65	4466			
Unterer Muschelkalk (mu)	736	13	?			

Bohrung:	DpMors52	ca. 900 m westlich vom Schacht
	Gauß-Krüger	-Koordinaten R: 4 437897,25; H: 5 788453,82

Tabelle 6.3: Dauer der Starkbewegungsphase in der Intensitätsklasse 1 (6 -7 MSK) für die drei Untergrundklassen nach HOSSER (1987)

Untergrund-	Dauer
klasse	[sec]
Α	4.5 ± 3.7
М	2.6 ± 1.0
R	1.1 ± 0.8

Tabelle 7.1:Eckwerte der Antwortspektren der Horizontalbeschleunigung für5% Dämpfung für die Untergrundklassen A, M und R (vgl. Tab. 6.1)und der Intensitätsklasse 1 (Intensität 6-7) (HOSSER 1987), jeweilsEinzelkomponente und Resultierende.

- 1. Untergrundklasse (Ukl.) A: Lockersedimente niedriger Impedanz
- 2. Untergrundklasse (Ukl.) M: mittelsteife halbverfestigte Sedimente.
- 3. Untergrundklasse (Ukl.) R: Fels, gut verfestigtes Gestein

	Frequenz [Hz]	0.5	2,5	3,5	6.0	6.5	7.5	15	20	25
			Horizontalbeschleunigung cm/s ²							
1	Komp. Ukl. A	10	110			110			60	
	Result. Ukl. A	14	156			156			85	
2	Komp. Ukl. M	7		160			160			80
	Result Ukl M	10		226			226			113
3.	Komp. Ukl. R	8			130			130		70
	Result Ukl R	11			184			184		99

 Tabelle 7.2:
 Eckwerte der Bemessungs-Antwortspektren für 5% Dämpfung für den Standort Morsleben:

- Standortintensität 6 1/2 MSK
- resultierende Horizontalbeschleunigung a_{Hres} in [cm/s²] über Tage:

Einhüllende der Untergrundklassen A und M (Lockersedimente niedriger Impedanz und mittelsteife, halbverfestigte Sedimente)

unter Tage:

Untergrundklasse R (Fels)

	Frequenz [Hz]	0.5	2.5	3.5	6	7.5	15	25
über Tage	a _{Htes} in [cm/s ²]	14	156	226		226		113
unter Tage	a _{Hres} in [cm/s ²]	11			184		184	99